

This is a digital copy of a book that was preserved for generations on library shelves before it was carefully scanned by Google as part of a project to make the world's books discoverable online.

It has survived long enough for the copyright to expire and the book to enter the public domain. A public domain book is one that was never subject to copyright or whose legal copyright term has expired. Whether a book is in the public domain may vary country to country. Public domain books are our gateways to the past, representing a wealth of history, culture and knowledge that's often difficult to discover.

Marks, notations and other marginalia present in the original volume will appear in this file - a reminder of this book's long journey from the publisher to a library and finally to you.

### Usage guidelines

Google is proud to partner with libraries to digitize public domain materials and make them widely accessible. Public domain books belong to the public and we are merely their custodians. Nevertheless, this work is expensive, so in order to keep providing this resource, we have taken steps to prevent abuse by commercial parties, including placing technical restrictions on automated querying.

We also ask that you:

- + *Make non-commercial use of the files* We designed Google Book Search for use by individuals, and we request that you use these files for personal, non-commercial purposes.
- + Refrain from automated querying Do not send automated queries of any sort to Google's system: If you are conducting research on machine translation, optical character recognition or other areas where access to a large amount of text is helpful, please contact us. We encourage the use of public domain materials for these purposes and may be able to help.
- + *Maintain attribution* The Google "watermark" you see on each file is essential for informing people about this project and helping them find additional materials through Google Book Search. Please do not remove it.
- + *Keep it legal* Whatever your use, remember that you are responsible for ensuring that what you are doing is legal. Do not assume that just because we believe a book is in the public domain for users in the United States, that the work is also in the public domain for users in other countries. Whether a book is still in copyright varies from country to country, and we can't offer guidance on whether any specific use of any specific book is allowed. Please do not assume that a book's appearance in Google Book Search means it can be used in any manner anywhere in the world. Copyright infringement liability can be quite severe.

#### **About Google Book Search**

Google's mission is to organize the world's information and to make it universally accessible and useful. Google Book Search helps readers discover the world's books while helping authors and publishers reach new audiences. You can search through the full text of this book on the web at http://books.google.com/



#### Über dieses Buch

Dies ist ein digitales Exemplar eines Buches, das seit Generationen in den Regalen der Bibliotheken aufbewahrt wurde, bevor es von Google im Rahmen eines Projekts, mit dem die Bücher dieser Welt online verfügbar gemacht werden sollen, sorgfältig gescannt wurde.

Das Buch hat das Urheberrecht überdauert und kann nun öffentlich zugänglich gemacht werden. Ein öffentlich zugängliches Buch ist ein Buch, das niemals Urheberrechten unterlag oder bei dem die Schutzfrist des Urheberrechts abgelaufen ist. Ob ein Buch öffentlich zugänglich ist, kann von Land zu Land unterschiedlich sein. Öffentlich zugängliche Bücher sind unser Tor zur Vergangenheit und stellen ein geschichtliches, kulturelles und wissenschaftliches Vermögen dar, das häufig nur schwierig zu entdecken ist.

Gebrauchsspuren, Anmerkungen und andere Randbemerkungen, die im Originalband enthalten sind, finden sich auch in dieser Datei – eine Erinnerung an die lange Reise, die das Buch vom Verleger zu einer Bibliothek und weiter zu Ihnen hinter sich gebracht hat.

#### Nutzungsrichtlinien

Google ist stolz, mit Bibliotheken in partnerschaftlicher Zusammenarbeit öffentlich zugängliches Material zu digitalisieren und einer breiten Masse zugänglich zu machen. Öffentlich zugängliche Bücher gehören der Öffentlichkeit, und wir sind nur ihre Hüter. Nichtsdestotrotz ist diese Arbeit kostspielig. Um diese Ressource weiterhin zur Verfügung stellen zu können, haben wir Schritte unternommen, um den Missbrauch durch kommerzielle Parteien zu verhindern. Dazu gehören technische Einschränkungen für automatisierte Abfragen.

Wir bitten Sie um Einhaltung folgender Richtlinien:

- + *Nutzung der Dateien zu nichtkommerziellen Zwecken* Wir haben Google Buchsuche für Endanwender konzipiert und möchten, dass Sie diese Dateien nur für persönliche, nichtkommerzielle Zwecke verwenden.
- + *Keine automatisierten Abfragen* Senden Sie keine automatisierten Abfragen irgendwelcher Art an das Google-System. Wenn Sie Recherchen über maschinelle Übersetzung, optische Zeichenerkennung oder andere Bereiche durchführen, in denen der Zugang zu Text in großen Mengen nützlich ist, wenden Sie sich bitte an uns. Wir fördern die Nutzung des öffentlich zugänglichen Materials für diese Zwecke und können Ihnen unter Umständen helfen.
- + Beibehaltung von Google-Markenelementen Das "Wasserzeichen" von Google, das Sie in jeder Datei finden, ist wichtig zur Information über dieses Projekt und hilft den Anwendern weiteres Material über Google Buchsuche zu finden. Bitte entfernen Sie das Wasserzeichen nicht.
- + Bewegen Sie sich innerhalb der Legalität Unabhängig von Ihrem Verwendungszweck müssen Sie sich Ihrer Verantwortung bewusst sein, sicherzustellen, dass Ihre Nutzung legal ist. Gehen Sie nicht davon aus, dass ein Buch, das nach unserem Dafürhalten für Nutzer in den USA öffentlich zugänglich ist, auch für Nutzer in anderen Ländern öffentlich zugänglich ist. Ob ein Buch noch dem Urheberrecht unterliegt, ist von Land zu Land verschieden. Wir können keine Beratung leisten, ob eine bestimmte Nutzung eines bestimmten Buches gesetzlich zulässig ist. Gehen Sie nicht davon aus, dass das Erscheinen eines Buchs in Google Buchsuche bedeutet, dass es in jeder Form und überall auf der Welt verwendet werden kann. Eine Urheberrechtsverletzung kann schwerwiegende Folgen haben.

### Über Google Buchsuche

Das Ziel von Google besteht darin, die weltweiten Informationen zu organisieren und allgemein nutzbar und zugänglich zu machen. Google Buchsuche hilft Lesern dabei, die Bücher dieser Welt zu entdecken, und unterstützt Autoren und Verleger dabei, neue Zielgruppen zu erreichen. Den gesamten Buchtext können Sie im Internet unter http://books.google.com/durchsuchen.

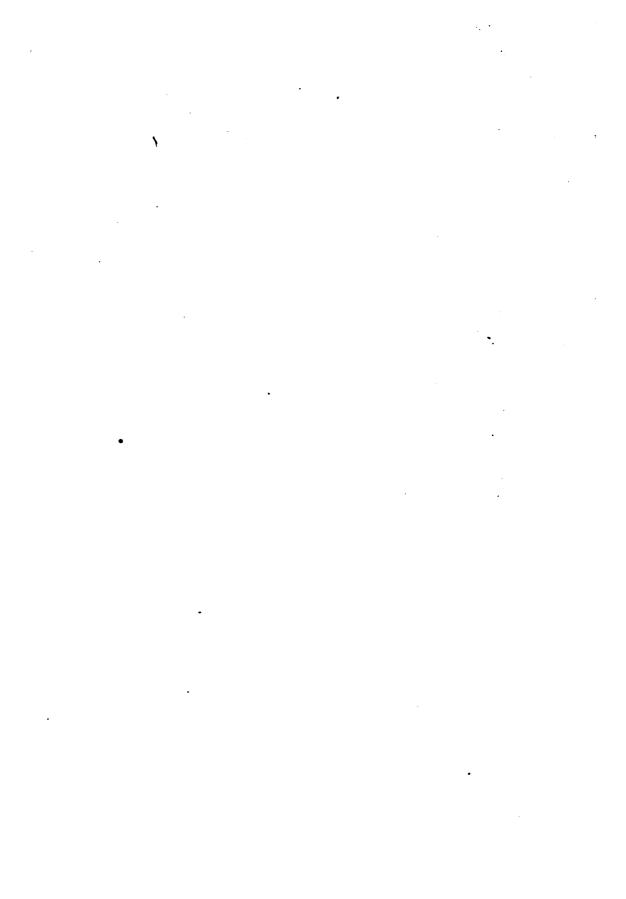


### Library

of the

University of Wisconsin

		÷		. ••	=	
· .						•
	•					
•						
•						
			•		_	
					·	
	•					
						-



### Ad. Wernickes

## Lehrbuch der Mechanik

in elementarer Darftellung

mit Anwendungen und Übungen aus ben

Gebieten der Physik und Cechnik

Erfter Teil

Mechanik fester Körper

3 weite Abteilung



### Ad. Wernickes

# Lehrbuch der Mechanik

in elementarer Darstellung

mit Unwendungen und Übungen aus ben

Gebieten der Physik und Technik

In zwei Teilen

Erfter Teil

Mechanik fefter Körper

Von

Dr. Alex. Wernicke

Direktor der Städtischen Oberrealschule und Professor an der Gerzogl. Technischen Hochschule zu Braunschweig

Bierte völlig umgearbeitete Auflage

3weite Abteilung Statif und Rinetif bes ftarren Rörpers

Mit eingebrudten Abbilbungen

Brannschweig Druck und Berlag von Friedrich Bieweg und Sohn 1901 Alle Rechte, namentlich basjenige ber übersegung in fremde Sprachen, vorbehalten

will constr

76888 MAR 9 1904 S D W49

### Inhalt

für bie

zweite Abteilung bes erften Banbes.

### Dritter Abidnitt.

### Dynamit bes ftarren Rörpers.

### Erstes Rapitel (S. 315 bis 347).

		Kräfte am starren Körper.	Seite				
e	20	Marraul Lauri Laura han mintanhan Contita					
š	53.	Beranschaulichung der wirkenden Kräfte	315				
Š	<b>54</b> .	Statif und Rinetit	315				
ğ	<b>55.</b>	Kräfte an einem Punkte	315				
	<b>56.</b>	Rräfte mit zerftreuten Angriffspunkten	318				
§	57.	Kräfte mit zerstreuten Angriffspunkten innerhalb einer Geraden des starren Körpers.	319				
§	<b>5</b> 8.	Rrafte in einer Ebene mit zerstreuten Angriffspunkten und Rraftepaare in einer Ebene	319				
§	59.	Konstruktive (graphische) Behandlung ber Aufgabe des § 58; Cul= manns graphostatische Konstruktion	324				
8	60.	Rechnerische Behandlung der Aufgabe des § 58	328				
	61.	Rrafte im Raume mit zerstreuten Angrisspunkten und Kraftepaare im Raume	330				
R	62.	Rechnerische Behandlung der Aufgabe des § 61	333				
8	69		339				
ş	63. 64.	Konstruktive (graphische) Behandlung der Aufgabe des § 61					
ş	65.	. Parallele Kräfte am starren Körper					
§	<b>66.</b>	Systeme starrer Körper und bas Princip von b'Alembert	344				
	An	wendungen der Lehre von den Kräften am starren Körg (S. 348 bis 390).	per				
		1. Allgemeines	348				
		2. Lie Rraftübertragung burch Seile	349				
		3. Die belastete Seilsurve	352				
		4. Die Atwoodige Fallmafdine mit geraden Führungen für bie Belaftungen	358				
		5. Das Bellrad mit horizontaler Achse bei geraben Führungen für die Belaftungen					
		6. Behandlung ber Abungen 4 und 5 burch bas Brincip von b'Alembert	362				
		or sedamental net transfer a men o outed one stilled non a stillingti	302				

. 7 m	. E. B. Mill A	Seit
7. Berechnung	g ber Dachbinder nach Ritters Methode	36
o. Monstatti einfache	ve (graphostatische) Behanblung von Balten mit Einzellasten bei er horizontaler Lagerung	000
9. Behandlun	ng von Balken mit stetiger Belastung bei einfacher horizontaler	<b>3</b> 6′
Lagerui	ng	370
11. Konstruktir	n mit beweglichen Lasten	37
12. Berechnung	ve (graphostatische) Behandlung eines Dachbinders	375
13. Das Boten	g eines Brüdenträgers	377
nemta	itial ber konzentrifch homogen geschichteten Rugel bei Geltung bes nichen Geseges	200
14. Die Effettir	verafte bei ber Achsenbrehung ftarrer Körper	380
	the second dispenses and feature distributions	386
Übungen zu	der Lehre von den Kräften am starren Körper (S. 391 bis 408).	:
Nr. 1 bis 90 .		<b>3</b> 91
	Zweites Kapitel (S. 409 bis 443).	
	Der Schwerpunkt.	
§ 67. Die Beftimm	nung des Schwerpunktes für materielle Gebilde	409
§ 68. Die Schwerp	punkte geometrischer Gebilde	411
§ 69. Die Berment	dung des Schwerpunttes innerhalb der Geometrie	415
§ 70. Graphostatisc	che Bestimmung des Schwerpunktes geometrischer Gehilbe	417
§ 71. Schwerpunkts	sbestimmungen für Systeme einzelner materieller Bunkte	417
§ 72. Schwerpunkts	Sbestimmungen für Linien	419
§ 78. Schwerpunkts	Sbestimmungen für Flächen	424
§ 74. Schwerpunkts	Sbestimmungen für Körper	433
§ 75. Weitere Bem	ierkungen über Schwerpunktsbestimmungen	<b>43</b> 6
§ 76. Die Bedeutur	ng der Schwerpunktsbestimmungen innerhalb der Dynamik	442
Anwendunge	en der Lehre vom Schwerpunkte (S. 444 bis 457).	
	punkt ber homogenen Begrengung eines ebenen Fünfeds (Stangen-	444
2 Der Schmer		444 444
3. Der Schwer		445
4. Der Schwer		445
		447
		448
		449
		<b>4</b> 50
9. Graphostati	fice Behandlung von Ar. 8	<b>4</b> 50
		<b>4</b> 52
		<b>4</b> 52
	punkt eines schief abgeschnittenen dreiseitigen Prismas (3. B. eines	453
		455
		455
		456
16. Der Schwerz	punkt des einschaligen Umdrehungshyperboloids	457
17. Der Schwerz		457
Übungen :	zur Lehre vom Schwerpunkte (S. 458 bis 466).	
Nr. 1 bis 46 .		450
AL. 1 DID 20 .		458

		Drittes Kapitel (S. 467 bis 634).	
		Statif des starren Körpers.	
		Erste Abteilung (S. 467 bis 492).	
		Die Befestigungsreaktionen.	Seite
8	77.	Die Bestimmung ber Reaftionen bei statischen Konstruktionen	467
ş	78.	Die Reaktionen für einen starren Körper, von dem ein Punkt mit der Erde starr verbunden ist, und die entsprechenden Arten des Gleich= gewichtes.	469
§	79.	Die Reattionen für einen starren Körper, von dem zwei Buntte mit der Erde starr verbunden sind, und die entsprechenden Arten des Gleichgewichtes	472
§	80.	Die Reaktionen für einen starren Körper, von dem mindestens drei nicht in einer Geraden liegende Punkte mit der Erde starr ver- bunden sind, und die entsprechenden Kippachsen (Stabilitätsmoment und Stabilitätsarbeit).	474
§	81. 82.	Die Beseltigungen bei technischen Konstruktionen	478
-	83.	ber Erbe starr verbunden sind	479
Ĭ		verbundener starrer Körper (bei Bernachlässigung der Reibungen) .	482
	!	Anwendungen der Lehre von den Befestigungsreaktionen (S. 493 bis 518).	
		1. Las sichere Gleichgewicht ber Bippe	493
		2. Das fichere Gleichgewicht ber Epicykloidenwiege	493
		3. Der hebel und seine Berwendung	494
		4. Stangenverbindungen	497 501
		5. Stüglinien und Belaftungslinien	506
		7. Reaktionsbestimmungen in besonberen Fällen (10 Rummern)	507
ü	buı	ngen zur Lehre von den Befestigungsreattionen (S. 519 bis	527).
	•	98r. 1 5i8 40	519
		Zweite Abteilung (S. 528 bis 566). Die Reibungen.	
§	84.	Das Auftreten von Reibungen und die Arbeit der Reibungen	528
§	85. 86. 87.	Die Bestimmung ber Reibung für gleitende Bewegungen	531
Š	86.	Der Reibungswinkel und ber Reibungstegel	533
		Genauere Darstellung der Erscheinungen durch Einführung der gleiten= den Reibung	537
§	88.	Bedingungen des Klemmens	543
§	89.	Die Lagerreibung für gleichförmige Drehung bei Druden sentrecht zur Achse	5 <b>43</b>
	90.	Die Lagerreibung für gleichförmige Drehung bei Druden innerhalb ber Achfe	552
Ī	91.	Die Lagerreibung für gleichförmige Drehung bei Druden, schief zur Achse	555
§	92.	Seilreibung	555
§	93.	Seilsteifigleit	560
ş	94.	Das Reibungsmoment bei Rollbewegungen	562 564
8	95.	Der Wirkungsgrad (Güteverhältnis)	JUT

	A	nwendungen der Lehre von den Reibungen (S. 567 bis 617)	
		1. Reibungshülsen und Reibungsringe ,	Seite 567
		2. Reile	569
		3. Die Schrauben	571
		4. Reilketten und Stüglinien von Gewölben	580
		5. Seils und Rettenrollen und entsprechende Berbindungen	587
		6. Der Hebel	592
		7. Quetschwalzen	595
		8. Das Bellrad	596
		9. Die hirnsche Reibungswage und ber Pronysche Bremszaum	599
		10. Reibungsrollen und Reibungsräber	601
		11. Bremsporrichtungen	604
		• •	607
		12. Zahnräber	613
		14. Cleichförmige Bewegung von Fuhrwerken	614
		14. Greithiptmife Deweffung von Engriverren	014
		Übungen zur Lehre von ben Reibungen (G. 618 bis 634).	
			040
		98r. 1 bis 80	618
		Biertes Rapitel (S. 635 bis 736).	
		Kinetik des starren Körpers.	
§	96.		635
§	97.		636
തതതര	98.		637
§	99.		
		Achsen und die Hauptachsen des Körpers	644
§	100.	Die Berechnung der Trägheitsmomente und der Deviationsmomente	
		(Centrifugalmomente)	6 <b>4</b> 8
		a) Allgemeines S. 648, b) Die Bestimmung der Trägheitsmomente	
		und der Deviationsmomente ebener, homogen belegter Flächen	
		S. 649, c) Bemerkungen in Bezug auf die Trägheitsmomente von	
		Körpern S. 667, d) Die entsprechenden Integralsormeln S. 669,	
		e) Die Trägheitsmomente homogener Linien S. 670, f) Die Träg=	
		heitsmomente homogener Flachen S. 673, g) Die Trägheitsmomente	
		homogener Körper S. 682.	
§	101.	Der elementare Bewegungszustand eines starren Körpers innerhalb	
		einer beliebigen Bewegung	688
§	102.	Allgemeine Sähe über die Bewegung eines materiellen Systems	692
§	103.	Allgemeine Charafteristit der Bewegung eines materiellen Systems .	703
§	104.	Beispiele zu den Entwickelungen der §§ 102 und 103	706
§	103. 104. 105. 106. 107.	Die Schwentung (Bunktbrehung) eines ftarren Körpers	710
§	106.	Allgemeine Charafteristit der Bewegung eines starren Körpers	720
§	107.	Die Bewegung eines traftfreien starren Körpers	720
Š	108.	Stabilität einer Drehungsachse	723
Š	108. 109.	Die Reaktionen innerhalb der Kinetik und die besonderen Beziehungen	
_		gleitender und rollender Bewegungen	725
§	110.	Principien der Dynamik bezw. der physikalischen Mechanik	731
-			
	યા પ્ર	ıwendungen der Kinetik des starren Körpers (S. 737 bis 787	<b>').</b>
		1. Das physische Benbel	737
		2. Die Wiege	741
		3. Umfallen eines fentrechten Stabes	742
		4. Beichleunigte Schraubenbewegung	745

	Inhalt.
5.	Befcleunigte Rolletbewegung
6.	Bewegung eines Eifenbahnzuges unter Berudfichtigung bes Luftwiberftanbes
7.	Das Rurbelgetriebe nebst Schwungrab
8.	Der Comunglugelregulator unter Berudfictigung ber Biberftanbe
9.	Massenausgleichung bei Schiffsmaschinen
10.	Rollen und Rollgleiten
11.	Befcleunigte Bewegung von Fuhrmerten
12,	Die Bestimmung ber Centrifugaltraft für eine Stange, bie winbichief ift gur
	Drehungsachse
13,	Die Bewegung bes Rreifels
u	bungen zur Kinetik des starren Körpers (S. 788 bis 809).
an	. 1 bis 90

- - - -

•

•			•
	•		

### Dritter Abichnitt.

### Dynamik des farren Körpers.

### Erftes Rapitel.

### Arafte am farren Borper 1).

- 53. Berauschaulichung der wirkenden Kräfte. Die Kräfte, welche einen starren Körper angreisen, können wir uns zunächst stets durch Beslastungen (vergl. Fig. 1) veranschaulicht denken, die vermittelst eines Seiles und einer Rolle (Richtung) an irgend einer Stelle des Körpers (Angriffspunkt) zur Wirkung kommen. Als Einheit der Kraft dient der Zug oder Druck eines Kilostücks, der Kraftkilo oder kurz Kilo heißt.
- 54. Statik und Kinetik. Wenn sich Kräste, welche an einem starren Körper wirken, gegenseitig zerstören, so sagt man, daß sie im Gleichgewichte stehen. Ein solches System von Krästen ist ohne Einfluß auf den Bewegungszustand des Körpers, so daß dieser z. B. unter dem Einfluß jener Kräste in Ruhe bleibt, wenn er ohne deren Berücksichtigung in Ruhe ist. Man sagt in diesem Falle (Ruhe) auch von dem Körper, daß er sich im Gleichgewicht besindet, und dehnt diese Ausdrucksweise unter anderem auch aus auf Körper, die sich gleichsörmig und geradlinig verschieden. Die Lehre vom Gleichgewichte der Kräste (nebst ihren Anwendungen) wird als Statik bezeichnet. Wenn sich Kräste, welche an einem starren Körper wirken, nicht gegenseitig zerstören, so ändern sie dessen Bewegungszustand. Die Lehre von diesen Anderungen wird Kinetik genannt.
- 55. Kräfte an einem Punkte. Wenn solche außere Kräfte in beliebiger Anzahl in einem Punkte bes starren Körpers angreifen, so lassen sie sich stets zu einer Resultante vereinigen, welche auch den Wert Rull

<sup>1)</sup> Da es aus pädagogischen Gründen zwedmäßig erscheinen kann, die Mechanik mit diesem Kapitel zu beginnen, so ist dessen Eingang möglichst selbständig gehalten worden.

haben kann (Gleichgewicht), und zwar gemäß ben Entwickelungen ber Gin- leitung S. 24 u. f.

Liegen die Kräfte dabei in einer Geraden, so ersolgt ihre Bereinigung durch algebraische Abdition (vergl. S. 27 u. 28).

Liegen sie dabei in einer Ebene, so ist eine ebene Polygonbildung (geometrische Abdition) erforderlich oder die Beziehung auf ein zweiachsiges Koordinatenkreuz (vergl. S. 25 u. 30).

Anderenfalls ist eine räumliche Polygonbildung (geometrische Abdition) nötig oder die Beziehung auf ein dreiachsiges Koordinatenkreuz (vergl. S. 25 u. 32).

Bei Zeichnungen arbeitet man am besten mit drei auseinander senksrechten Projektionsebenen.

Liegen alle Kräfte in einer Ebene, so ist für jeden Punkt dieser Ebene als Drehpunkt der bereits aus dem ersten Lehrgange der Physik bekannte Momentensatz (vergl. S. 37) in Geltung. Bergl. auch S. 253.

Errichtet man in dem Drehpunkte, auf den sich der Momentensatz bezieht, zur Ebene ein Lot, so läßt sich dieses als die Achse auffassen, um welche die einzelnen Kräste Drehungen hervorzurusen suchen. Denkt man sich in dieser Achse auf der Ebene stehend, und zwar einmal auf deren einer und dann auf deren anderer Seite, so kann man in beiden Fällen die Richtung von den Füßen zum Kopse durch einen Pseil bezeichnen. Wählt man einen dieser Pseile beliebig aus, und bezeichnet man serner die ihm entsprechende Haldachse als positiv, so kann man nun diezenigen Momente als positiv bezeichnen, welche für einen, in der positiven Haldachse stehenden Beodachter der Uhrzeigerbewegung entsprechen.

Wird die Ebene, welche die Kräfte enthält, verschoben, so daß der Drehpunkt auf der Achse gleitet, so ändern sich die Momente der einzelnen Kräfte und das Moment der Resultante nicht.

Da sich nun jede Kraft im Raume in eine Komponente, parallel zu einer solchen Achse, und in eine Komponente, senkrecht zu einer solchen Achse zerlegen läßt, so kann man den Begriff "Moment einer Kraft" auch auf den Raum ausdehnen. Da die erste Komponente den Körper parallel zur Achse zu verschieben strebt, so benutzt man nur die zweite zur Bilbung des Wosmentes, und zwar, indem man den kürzesten Abstand zwischen ihr und der Achse als dessen Arm einführt. Demgemäß gilt die Erklärung:

Unter bem Momente einer Kraft in Bezug auf eine Achse verssteht man das Produkt aus dem kurzesten Abstande zwischen Kraft und Achse und der Kraftkomponente, senkrecht zur Achse. Das Borzeichen des Momentes ist positiv oder negativ, je nachdem die entsprechende Drehung für einen, in der (willkürlich bestimmten) positiven Halbachse stehenden Beobachter mit der Uhrzeigerbewegung übereinstimmt oder nicht.

Projiziert man die Kräfte senkrecht auf eine Ebene, welche die Achse rechtwinklig schneidet, so sind diese Projektionen die ersorderlichen Kraftskomponenten, während die zugehörigen Arme die Abstände dieser Komponenten von dem Schnittpunkte der Achse und der Ebene sind.

Da innerhalb biefer Ebene ber Momentensag gilt, so gilt er auch fur bie Krafte im Raume.

Neben dem Momentensatz ist für Kräfte in einer Ebene auch noch der Arbeitssatz (vergl. S. 38) ein wichtiges Hülssmittel der Untersuchung. Bergl. auch S. 242 u. f. Seine Ausdehnung auf Kräfte im Raume ist noch einsacher, als die entsprechende Erweiterung des Momentensatzs.

Bilden die Kräfte  $K_1$ ,  $K_2$ , ...,  $K_n$  bezw. mit der Richtung der geradslinigen Verschiedung die Winkel  $\alpha_1$ ,  $\alpha_2$ , ...,  $\alpha_n$ , während die Refultante R mit dieser den Winkel  $\alpha$  bildet, so gilt, falls man die positive X=Achse mit der Richtung der Verschiedung zusammenfallen läßt, nach Gleichung 8 und 9:

$$R\cos\alpha = K_1\cos\alpha_1 + K_2\cos\alpha_2 + \cdots + K_n\cos\alpha_n$$

Durch Multiplikation mit der Berschiebung  $s_i'$  entsteht hieraus die Gleichung

$$R s \cos \alpha = K_1 s \cos \alpha_1 + K_2 s \cos \alpha_2 + \cdots + K_n s \cos \alpha_n$$

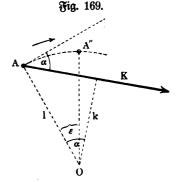
und diese stellt unmittelbar den Arbeitssatz in der gesuchten Erweiterung dar. Man hat sich dabei vorzustellen, daß der starre Körper zugleich mit den an ihm unveränderlich (nach Angriffspunkt, Wert und Richtung) wirkenden

Kräften einer geradlinigen Berschiebung s unterliegt, für welche die Arbeit berechnet wird.

Für eine krummlinige Berschiebung bersselben Art gilt ber Arbeitssatz von Element zu Element.

Unterliegt ber ftarre Körper zugleich mit ben an ihm wirkenden Kräften einer Achsenbrehung und zwar so, daß die Kräfte wieder relativ zum Körper unveränderlich sind, so treten Momentensatz und Arbeitssatz in eine enge Beziehung.

Da die, der Achse parallele Komponente einer Kraft bei Drehungen stets senkrecht zur



Bahn ihres Angriffspunktes steht  $(\cos 90^{\circ} = 0)$ , so leistet bei solchen nur die andere Komponente, aus welcher das Moment gebildet wird, Arbeit. Bezeichnet O in Fig. 169 den Durchtritt der Achse, senkrecht zur Ebene der Zeichnung, und K die Komponente, senkrecht zur Achse, so hat der Weg des Angriffspunktes A von K für eine Drehung um  $\varepsilon$  die Größe l  $arc \varepsilon$ , so daß die entsprechende Arbeit für lim AA'' = 0 anzusezen ist als:

$$A = K \cdot l \operatorname{arc} \varepsilon \cdot \cos \alpha$$

Da  $l\cos\alpha=k$  ist so erhält man dafür auch den Wert:

b. h. das Produkt aus Kraftmoment und Arcus der Drehung, so daß die Betrachtung ohne weiteres auf endliche Werte von  $arc\varepsilon$  ausgebehnt werden kann (vergl. S. 256). Wendet man die oben gewonnene Formel bei Achsendrehungen auf ein System von Kräften mit dem Angriffspunkt A an, so

folgt aus ber Gultigkeit bes Momentensages auch für biesen Fall bie weitere Gultigkeit bes Arbeitssages.

Sind die Kräfte, relativ zum Körper, veränderlich, so muß der Arbeits= sat von Zeitelement zu Zeitelement aufgestellt werden, so daß erst ein Grenzübergang zu Ergebnissen für eine endliche Zeitdauer führt.

Im Gegensate bazu gilt ber Momentensat, bei bessen Berwendung ja feine Lagenanderungen (Berrudungen) der Kräfte zu betrachten sind, immer für einen bestimmten Zeitpunkt.

Wenn R=0 ist, so steht das System der Kräfte im Gleichgewicht und umgekehrt.

Für die Ebene läßt sich die Bedingung R=0, da  $R^2=X^2+Y^2$  ist, auslösen, in

da  $\mathbb{R}^2$  als Summe zweier (stets positiver) Quadrate nur verschwinden kann, wenn die einzelnen Posten verschwinden.

Liegen X= und Y=Achse, wie es bei Anwendungen vielsach der Fall ist, bezw. horizontal und vertikal, so kann man die Regel bilden: Für das Gleichgewicht ist notwendig und hinreichend, daß sich die vertikalen Krast=komponenten unter sich und daß sich die horizontalen Krastkomponenten unter sich zerstören.

Im Raume läßt sich die Bedingung R=0 entsprechend auflösen in:

$$X = 0$$
,  $Y = 0$ ,  $Z = 0$  . . . . . . . . 95)

If [R] = 0, so ist die Summe der Momente der einzelnen Kräfte stets Rull, ebenso die Summe ihrer Arbeiten für jede beliebig erdachte (virtuelle) Lagenanderung (Berrückung).

If [R] nicht Null, so hat das Moment von [R] für jede Achse, welche die Gerade von R freuzt, stets einen von Rull verschiedenen Wert, ebenso die Arbeit von [R] für jede Verrückung, die nicht auf [R] senkrecht steht.

Für die Ebene folgt im besondern aus dem Berschwinden eines Mosmentes, daß entweder die entsprechende Kraft Null ist oder daß der entsprechende Arm Kull ist, so daß die Kraft im legteren Falle durch den Drehspunkt geht.

Es ist danach leicht, auch mit Hulfe des Momentensages und des Arbeitssages auf das Gleichgewicht zu schließen.

Die Entwickelungen dieses Paragraphen gelten nicht bloß für starre Körper, sondern für beliebige Körper, da hier nur ein Punkt des Körpers in Frage kommt, mit dem man ja auch stets eine Achse fest verbunden denken kann.

56. Kräfte mit zerstreuten Angriffspunkten. Greisen die Kräfte nicht in einem Bunkte des starren Körpers an, so spricht man von "Rräften mit zerstreuten Angriffspunkten".

Da hier mindestens zwei verschiedene Punkte des Körpers in Betracht zu ziehen sind, so ist die Art ihrer Berbindung im Ganzen des Körpers von Bedeutung. Für einen starren Körper gilt der Sat, daß Gegenkräfte, d. h. Kräfte von gleichem Werte und entgegengesetzem Sinne, welche in einer Geraden liegen, ohne Wirkung sind, also beliebig hinzugefügt oder fortgenommen werden dürfen.

Daraus solgt ferner, daß eine Kraft stets innerhalb der Geraden, auf der sie liegt, beliebig verschoben werden darf, da sie dabei im Berein mit einer sestliegenden Gegenkraft in jeder Lage ohne Wirkung ist. Bergl. § 43 u. 44.

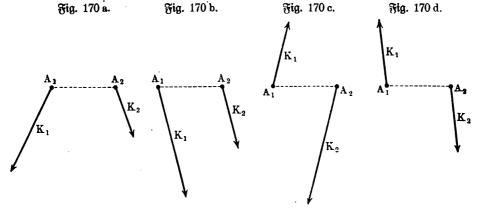
Das Moment einer Kraft ändert sich für eine bestimmte Achse durch die Berschiebung auf ihrer Geraden nicht, ebensowenig die Arbeit für eine bestimmte Berrückung.

Das Moment von Gegenkräften ist für jede Achse Rull, ebenso die Arbeit für eine beliebige Berrückung.

Auch für die Kräfte mit zerstreuten Angriffspunkten ist es zwecksmäßig zu unterscheiden, ob. sie innerhalb einer Geraden des starren Körpers liegen oder innerhalb einer seiner Ebenen oder ob keine dieser einsachen Anordnungen vorhanden ist.

Dabei ist zu bedenken, daß man für die notwendigen Konstruktionen beliebige Teile des Raumes als Erweiterungen des starren Körpers anssehen kann.

- 57. Kräfte mit zerstrenten Angriffspuntten innerhalb einer Geraden des starren Körpers. Da jede Kraft innerhalb der Geraden, auf der sie liegt, verschoben werden darf, so kann man allen Kräften irgend einen Punkt O der Geraden als gemeinsamen Angriffspunkt geben, und die Kräfte an diesem durch algebraische Addition vereinigen, wie bisher.
- 58. Kräfte in einer Gbene mit zerstreuten Angriffspunkten und Kräftepaare in einer Gbene. Bleibt man zunächst bei zwei Kräften  $[K_1]$

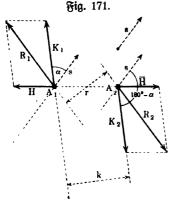


und  $[K_2]$  stehen, so sind schon hier vier verschiedene Falle zu unterscheiden, welche Fig.  $170\,\mathrm{a}$ , b, c, d darstellt.

a) Die Geraden, auf welchen die Kräfte liegen, schneiden sich. Berschiebt man die Kräfte auf ihren Geraden, so daß deren Schnittpunkt gemeinsamer Angriffspunkt wird, so ist an diesem eine Bereinigung der Kräfte möglich. Man erhält eine, auf ihrer Geraden bewegliche Resultante R.

Der Momentensatz gilt weiter, wie leicht ersichtlich, ebenso der Arbeitssatz zunächst für Verschiebungen der Ebene und dann auch (mit Rudficht auf den Momentensat) für Drehungen der Ebene.

- b) Die Kräfte sind gleichsinnig=parallel. Das Bersahren der Fig. 82 führt zu einer Resultante vom Werte  $K_1 + K_2$ , welche mit  $[K_1]$  und  $[K_2]$  gleichsinnig=parallel ist und die Verbindungsgerade der Angrisspunkte  $A_1$  und  $A_2$  innerlich im umgekehrten Kraftverhältnisse (vergl. Fig. 79) teilt. Wendet man den Momentensatz und den Arbeitssatz auf die Kräfte in A und in B und in O' der Fig. 82 an, so zeigt sich bei Addition der drei entsprechenden Gleichungen, daß beide Sätze weiter in Geltung sind.
- c) Die Kräfte find gegensinnig parallel und von verschiedenem Berte. Das Berfahren der Fig. 81 führt zu einer Resultante vom Werte K1-K2,



welche die Richtung der größeren Kraft hat und die Verbindungsgerade der Angriffspunkte  $A_1$  und  $A_2$  äußerlich im umgekehrten Kraftverhältnisse (vergl. Fig. 78) teilt; der Teilpunkt liegt stets auf der Seite der größeren Kraft.

Momentensag und Arbeitssatz gelten weiter, wie unter b).

d) Die Kräfte sind gegensinnig = parallel und von gleichem Werte. Das Versahren der Fig. 81 führt (vergl. auch § 49) nicht zu einer Resultante, es entstehen dabei vielmehr stets wiederum zwei gegensinnig= parallele Kräste von gleichem Werte, wie

Fig. 171 zeigt. Wendet man den Momentensatz bei beliebiger Lage des Drehpunktes auf die Kräfte in  $A_1$  und in  $A_2$  an, so erhält man, salls man das Moment von [K] kurz durch  $M_K$  bezeichnet:

$$M_H + M_{K_1} = M_{R_1}$$
  
 $M_{\overline{H}} + M_{K_0} = M_{R_0}$ 

Durch Abdition ergiebt sich, da  $M_H+M_{\overline{H}}=0$  ist:

$$M_{R_1} + M_{R_2} = M_{R_1} + M_{R_2}$$

Bezeichnet man den Abstand von  $[K_1]$  und  $[K_2]$ , deren Wert K heißen mag, durch k und den Abstand von  $[R_1]$  und  $[R_2]$ , deren Wert R heißen mag, durch r, so ist, wie Fig. 142 zeigt:

$$M_{K_1} + M_{K_2} = -K.k$$
 und  $M_{R_1} + M_{R_2} = -R.r$ 

und bemnach gilt für jeden Drehpunkt:

$$K,k=R,r$$

Die Arbeit bei einer Berschiebung [s] der Ebene in sich, innerhalb welcher  $[K_1]$  und  $[K_2]$  unbeweglich sind, hat sür  $[K_1]$  den Wert  $K_1 s \cos \alpha$  und sür  $[K_2]$  den Wert  $K_2 s \cos (180^{\circ} - \alpha)$ , wie Fig. 171 zeigt, so daß die entsprechende Arbeitssumme den Wert Null hat.

Für eine Drehung um s hat die Arbeit den Wert (Kk) arcs und zwar

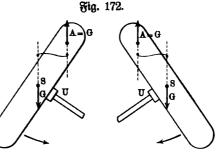
für jeben Drehpunkt.

Da sich in diesem Falle d) (Drehung) ganz andere Beziehungen ergeben, als in den Fällen a), b), c) (Berschiebung), so zeichnet man diesen Fall den drei anderen Fällen gegenüber ganz besonders aus. Man nennt die Kräfte  $[K_1]$  und  $[K_2]$  in ihrer Bereinigung ein Kräftepaar (Drehling, Drehpaar) und bezeichnet den Abstand k als dessen Arm oder Breite.

Beispiele für Kräftepaare: Die Drucke der beiden Hände an dem Duersholz eines großen Bohrers oder dem Hebel eines Schraubstocks. Fig. 172 zeigt die Kräftepaare eines pendelnden Körpers, dessen horizontale Achse dei Adurchtritt, für einen Ausschlag nach links und für einen Ausschlag nach rechts. Dem Gewichte G des Körpers, welches sich im Schwerpunkte S vers

bichtet, entspricht die Reaktion der Achse A = G, salls der Körper zusnächst durch eine Stüge U im Gleichsgewichte gehalten wird. Bei Wegfall der Stüge leitet das Kräftepaar der linken Figur eine Gegendrehung zum Uhrzeiger, das Kräftepaar der rechten Figur eine dem Uhrzeiger entsprechende Drehung ein.

Bei der Umformung, welche in ben Fällen 1, 2 und 3 zu einer



Resultante sührte, geht das gegebene Kräftepaar stets wiederum in ein Krästepaar über. Dabei behält das Produkt aus Kraft und Arm (K.k) denselben Wert, man bezeichnet es deshalb als das Moment des Krästepaares und zwar mit der üblichen Borzeichenbestimmung.

Ein Bergleich der Fälle 3 und 4 zeigt, daß man im Falle 4 von einer, in unendlicher Ferne gelegenen Resultante von unendlich kleinem Berte sprechen kann, deren Moment also für jeden, im Endlichen gelegenen Drehpunkt die Form  $0 \cdot \infty$ , eine Berschleierung von  $K \cdot k$ , annehmen würde, während ihre Arbeit für jede endliche Berschiedung Kull wäre.

Für Anwendungen tritt im Falle 4 an die Stelle des Momentensjazes der Saz, daß das Moment eines Kräftepaares bei allen seinen Umsformungen denselben Wert behält, und an die Stelle des Arbeitssazes der Saz, daß die Arbeit eines Kräftepaares vom Momente Mo für jede endsliche Verschiedung den Wert Kull und für jede Drehung um s den Wert Mo. arcs hat.

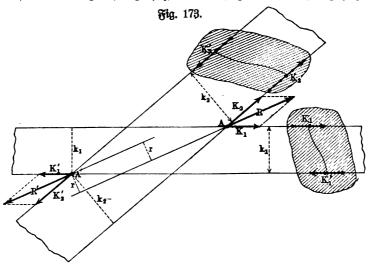
Tritt zu den beiden Kräften  $[K_1]$  und  $[K_2]$  eine dritte Kraft  $[K_3]$  hinzu, so führt jeder der vier Fälle wieder zu neuen Einteilungen je nach der Lage von  $K_3$  u. s. f.

Infolgedessen muß man sich nach anderen Versahren für die Behandlung Bernide, Rechanit. 1.

von n solchen Kräften umsehen; es giebt bafür sowohl eine befriedigende Konstruktion als auch eine befriedigende rechnerische Lösung.

Dabei spielt die Behandlung von Kräftepaaren gelegentlich eine Kolle. Die vorstehenden Betrachtungen legen schon die Bermutung nahe, daß an einem Kräftepaare lediglich sein Moment das Wesentliche ist, daß also im besondern Kräftepaare von gleichen Momenten einander ersetzen können und daß sich mehrere Kräftepaare zu einem Krästepaar zusammensassen lassen, bessen Woment der (algebraischen) Summe der Nomente der einzelnen Paare gleich ist.

Diese Bermutung bestätigt fich, wie die folgende Betrachtung zeigt.



Die beiden Geraden, auf benen die beiden Kräfte eines Paares beweglich find, zerlegen die Ebene in drei Teile, von denen der innere als Streifen des betreffenden Paares bezeichnet werden mag.

Es ailt zunächst:

Lehrsag I. Zwei Kräftepaare, deren Streifen sich schneiden, lassen sich durch ein Kräftepaar ersetzen, und zwar ist das Moment des resultierenden Paares (Mittelpaares) gleich der (algebraischen) Summe der Momente der komponierenden Paare (Seitenpaare).

Berschiebt man die Kräfte der, in Fig. 173 ursprünglich in der schraffierten Lage gegebenen Paare an die Punkte A und A', so lassen sich  $[K_1]$  und  $[K_2]$  zur Resultante [R] und  $[K'_1]$  und  $[K'_2]$  zur Resultante [R'] zus sammenfassen, welche wieder ein Paar bilden. Wendet man den Womentensass sür A' als Drehpunkt an, so liesert die Gruppe der Kräfte von A' keinen Beitrag, da jede Kraft dieser Gruppe durch A' geht. Wan hat also:

$$(+ K_1 k_1) + (- K_2 k_2) = (- R r).$$

Da die Größen dieser Gleichung nicht bloß die Momente der Kräfte in A für A' als Drehpunkt darstellen, sondern auch die Momente der in Rede stehenden Paare, so ist unser Sat bewiesen.

Man überzeugt fich leicht, daß diese Betrachtung allgemein gilt.

Folgerung 1. Zwei Kraftepaare von entgegengesetzegleichen Momenten, beren Streifen sich schneiben, beben sich auf.

Da nach Boraußsetzung die linke Seite der Gleichung von I den Wert Null hat, so ist Rr=0, d. h. es ist r=0, da R nicht verschwindet. Hier werden also [R] und [R'] Gegenkräfte.

Folgerung 2. Jebes Kräftepaar läßt sich beliebig in seiner Ebene versrücken und auch durch ein beliebiges anderes Paar ersegen, falls nur das Moment dasselbe bleibt.

Zwei Kräftepaaren I und II von gleichem Momente in beliebiger Lage läßt sich stets ein Kräftepaar III von entgegengesetzegleichem Momente (und zwar auf unendlich viele Weisen) so zuordnen, daß dessen Streisen die Streisen jener beiden schneibet. Da I und III sich zerstören und da II und III sich zerstören und da II und III sich zerstören nach Folgerung 1, so bestimmen I, II und III zusammen ebensom wohl II als I, d. h. I und II sind gegenseitig=ersesbar, und es läßt sich I als eine Verrückung bezw. Umwandlung von II aufsassen, und umgekehrt.

Folgerung 3. Zwei Kräftepaare lassen sich stets durch ein Kräftepaar ersetzen, und zwar ist das Moment des Mittelpaares gleich der (algebraischen) Summe der Seitenpaare.

Durch Folgerung 2 wird die Beschränkung der Lage vom Lehrsat I aufgehoben.

Lehrsatz II. Beliebig viele Kräftepaare lassen sich stets burch ein Kräftepaar ersehen, und zwar ist das Moment des Wittelpaares gleich der (algebraischen) Summe der Seitenpaare.

Man vereinigt erst zwei Paare zu einem, mit diesem das dritte u. s. f. f. und zeigt, daß die Art der Zusammensassung das Fig. 174. Ergebnis (Summe!) nicht beeinflußt. Der Sonder=

fall, in dem die Summe den Wert Null erhält, entspricht dem Gleichgewichte der Baare.

Für die graphische Abdition giebt man allen Baaren entweder dieselbe Kraft P oder denselben Arm p, d. h. man löst für jedes Baar Kk entweder die Aufgabe  $Kk = P \cdot x$ , d. h.  $P \cdot K = k \cdot x$  oder die Aufgabe  $Kk = X \cdot p$ , d. h.  $p \cdot k = K \cdot X$ .

K' K

Lehrsatz III. Ein Kräftepaar und eine Kraft (in bessen tilgen sich niemals, ihre Bereinigung liefert vielmehr eine Kraft, welche sich als eine bestimmte Parallelverschiebung der ursprünglich gegebenen Kraft aufsassen läßt.

Bilbet man das gegebene Paar vom Momente Mo mit Kräften vom Werte K der gegebenen Kraft [K], so ist der Arm k bestimmt durch die Gleichung Kk = Mo. Zeichnet man das Paar, wie Fig. 174 zeigt, so, daß die Kraft [K] durch eine der Kräste  $[\overline{K'}]$  des Paares aufgehoben wird, so bleibt die Kraft [K'] übrig, welche mit [K] in Wert und Richtung überseinstimmt, aber um k gegen diese verschoben erscheint.

Folgerung. Umgekehrt läßt sich eine Kraft [K'] um k verschieben, so daß [K] entsteht, falls man daß Paar auß den Gegenkräften von [K'] und  $[\overline{K'}]$ 

oder ein Paar von gleichem Momente zusett. Während eine Kraft auf ihrer Geraden beweglich ist, ersordert jede andere Verschiebung dieser Geraden den Zusatz eines Paares, ebenso wie die Drehung den Zusatz einer . Kraft ersordert.

59. Konstruttive (graphische) Behandlung der Aufgabe des § 58; Culmanns graphostatische Konstruttion. Fig. 175 stelle ein Seil dar,

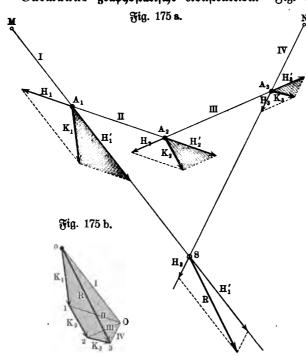


Fig. 175 stelle ein Seil dar, welches bei M und N befestigt ist und in den Punkten  $A_1, A_2, A_3$  bezw. durch die Kräfte  $K_1, K_2, K_3$  angegriffen wird, und zwar so, daß eine Bewegung des Seiles aussgeschlossen ist.

Berlegt man die Rräfte  $K_1$ ,  $K_2$ ,  $K_3$  bezw. nach den Richtungen der Seilstücke in  $A_1$ ,  $A_2$ ,  $A_3$ , wie es Fig. 175a zeigt, so sind  $[H_1]$  und  $[H_2']$ ebenso wie  $[H_2]$  und  $[H_8']$  Gegenkräfte, weil sich die Seilstücke II und III in Auhe befinden, während  $[H'_1]$  durch die Befestigung in M und [H3] durch die Befestigung in N aufgehoben wird. Das System  $[K_1]$ ,  $[K_2]$ , [K3] wird durch die Ber=

legung zurückgeführt auf das System  $[H_1']$ ,  $[H_3]$ , für welches an deren Schnittpunkte S Resultantenbildung eintreten kann, so daß [R] die Resultante von  $[K_1]$ ,  $[K_2]$ ,  $[K_8]$  ist.

Bilbet man durch Berschiebung aus den schraffierten Dreiecken bei  $A_1$ ,  $A_2$ ,  $A_3$  die Fig. 175 b, so sind die Strecken O0, O1, O2, O3 bezw. parallel zu den Seilstücken I, II, III, IV und stellen der Reihe nach die Kraftwerte  $H_1'$ ,  $H_1$  und  $H_2'$ ,  $H_2$  und  $H_3'$ ,  $H_3$  dar, während O3 sowohl die Resultante von  $[K_1]$ ,  $[K_2]$ ,  $[K_3]$ , als auch die Resultante von  $[H_1']$  und  $[H_3]$  darstellt, welche auch im Punkt S der Fig. 175 a gezeichnet ist.

Die Gegenkräfte von  $[H'_1]$  und  $[H_3]$ , welche als Reaktionen in M und N auftreten, stehen mit der Resultante [R] im Gleichgewichte.

Culmanns graphostatische Konstruktion besteht nun darin, daß man die gegebenen Kräfte mit zerstreuten Angriffspunkten stets als solche Kräfte an einem Seile ansieht und dieses gemäß Fig. 175 b in die Figur, welche Fig. 175 a entspricht, einzeichnet.

Man bilbet bazu zunächst (vergl. Fig. 175 b) aus den gegebenen Kräften  $[K_1]$ ,  $[K_2]$ , ...,  $[K_n]$  das Polygon 0 1 2 ... n, welches Kraftpolygon oder Krafteck heißt, und schließt es, falls es sich nicht von selbst schließt, durch die Strecke  $0\,n$ , wählt dann einen beliebigen Punkt 0 der Ebene als Pol aus und zieht durch diesen die Polstrahlen  $0\,0$ ,  $0\,1$ ,  $0\,2$ , ...,  $0\,n$ . Ferner zieht man (vergl. Fig.  $175\,a$ ) von einem beliebigen Punkte M aus eine Parallele zu

00, welche die Gerade der ersten Kraft  $[K_1]$  in A' schneibet, zieht durch  $A'_1$  eine Parallele zu O1, welche die Gerade der zweiten Kraft [K2] in A' schneidet u. s. f., bis man zu ber Parallele durch A'n zu On gelangt, welche für bas Seil= polygon ober Seiled  $M A'_1 A'_2 \ldots A'_n N$  bas lette Stud A', N liefert. Die offenen Enden MA'i und NA'n bes Seilecks schneiben sich in einem Bunkte S. wenn 00 und On der Rig. 175 b nicht aufeinander fallen; durch ihn geht die Resultante [R] des Kräftesnstems, welche durch die Strecke 0n in Rig. 175b ber Große und Richtung nach geliefert wird.

Diese Konstruktion ist in Fig. 176 für vier Kräste (n = 4) bargesstellt; schiebt man die Kräste auf ihren Geraden bezw. von  $A_1$  nach  $A_2'$  u. s. s., s., von  $A_2$  nach  $A_2'$  u. s. s., s.,

Fig. 176 a. Fig. 176 b.

fo entspricht die Fig. 176 genau der Fig. 175. Es liefert 0 O die Kraft  $[H_1]$ , O 1 die Kraft  $[H_2]$ , und 1 O die Kraft  $[H_2]$ , u. s. w.

Solange der Punkt S als ein, im Endlichen gelegener Schnittpunkt vorshanden ist, hat das Kräftespstem eine Resultante; dies ist stets der Fall, solange sich das Krafteck der Fig. 176 b nicht von selbst schließt.

Schließt sich das Krafteck der Fig. 176 b von selbst, so daß n auf 0 fällt, so fallen auch O0 und On auseinander und deshalb sind die offenen Enden des Seilecks parallel. Während die Resultante On den Wert Null

hat, treten in den offenen Enden des Seilecks die gleichen und entgegengesetz gerichteten Kräfte 00 und On auf, welche ein Kräftepaar bilden, falls die entsprechenden Seilenden nicht den Abstand Rull haben.

Demgemäß sind folgende Fälle zu unterscheiben:

- I. Das Krafted ift offen: das Kräftesystem führt auf eine Resultante R.
- II. Das Krafteck ist geschlossen und das Seileck ist offen: das Kräftessinstem führt auf ein Kräftepaar.

III. Das Krafted ist geschlossen und das Seiled ist geschlossen: das Kräftesystem führt weder auf eine Resultante, noch auf ein Kräfte= paar, d. h. es zerstört sich in sich selbst (Gleichgewicht).

Besonders hervorgehoben werden muß, daß in Fig. 175 das Seiled einem wirklichen Seile entspricht, in welchem die einzelnen Seilstücke durch Gegenkräfte gezogen werden, während bei der Konstruktion der Fig. 176 im Seiled auch Seiten auftreten können, welche durch Gegenkräfte gedrückt werden. Solche Seiten müßte man sich durch Stangen veranschaulichen, da Seilstücke unter dem Drucke von Gegenkräften nicht im Gleichgewichte sind. Diese Beranschaulichung könnte man auch auf die Seiten ausdehnen, welche unter dem Juge von Gegenkräften stehen, so daß es zweckmäßiger wäre, überhaupt statt des Seilpolygons ein Polygon von eingelenkten Stangen mit Knotenbelastung der Beranschaulichung zu Grunde zu legen und von einem Stangenpolygon bezw. Stangeneck zu sprechen, statt von einem Seilpolygon bezw. Seiled. Sieht man von der Beranschaulichung von Fall zu Fall ab, so kann man natürsich auch an dem Namen "Seiled" sesseleck" festhalten.

Die verschiedenen möglichen Lagen des Poles und des Seilecks geben zu mannigfachen Untersuchungen Beranlassung. Hier mag nur auf die besonderen Beziehungen hingewiesen werden, welche entstehen, wenn man den Pol in den Angriffspunkt der ersten Kraft legt; das erste Seilstück wird dabei ein Punkt, dem in der Hauptsigur irgend ein Punkt der ersten Kraft entsspricht, das zweite Seilstück erhält die Richtung der ersten Kraft, das dritte die Richtung der Mittelkraft aus der ersten und zweiten Kraft, das vierte die Richtung der Mittelkraft aus den ersten drei Kräften u. s. f. Ein solches Seileck heißt Mittelkraftlinie.

Man überzeugt sich leicht, daß der Momentensatz weiter gilt, falls eine Resultante vorhanden ist. Bezeichnet man wieder für einen beliebigen Drehpunkt das Moment von K kurz durch  $M_K$ , so gilt für die Angrisspunkte  $A_1$ ,  $A_2$ ,  $A_3$  in Fig. 175

$$M_{K_1} = M_{H_1} + M_{H'_1}$$
  
 $M_{K_2} = M_{H_2} + M_{H'_2}$   
 $M_{K_4} = M_{H_1} + M_{H'_1}$ 

und man erhält durch Abdition

**b**. **h**.

$$M_{K_1}+M_{K_2}+M_{K_3}=M_{H'_1}+M_{H_3}.$$
 If das Krafteck offen, so gilt ferner für den Angriffspunkt  $S$   $M_{H'_1}+M_{H_3}=M_R$   $M_{K_1}+M_{K_2}+M_{K_3}=M_R.$ 

Ist das Krafted geschlossen, so stellt  $M_{H_1}+M_{H_2}$  das Moment des resultierenden Baares dar, salls nicht  $H_1'$  und  $H_3$  Gegenkräfte sind.

Demgemäß erweitert sich ber Momentensatz zu folgender Form: Die (algebraische) Summe der Momente der Kräfte ist gleich dem Momente der resultierenden Kraft bezw. gleich dem Momente des resultierenden Paares.

Jene Summe ist für jeden Drehpunkt Rull, wenn weber eine resulstierende Kraft noch ein resultierendes Paar vorhanden ist (Gleichgewicht).

Eine geeignete graphische Bestimmung des Momentes für den Fall einer Resultante zeigt Fig. 176. Für Punkt D als Drehpunkt ist zunächst — rR das Moment des Krästesystems, welches durch die doppelte schrassierte Dreieckssläche von der Basis [R] dargestellt wird. Zieht man durch D eine Parallele zu [R], auf welcher die offenen Seiten des Seilecks das Stück UV = d bestimmen, so sind  $\Delta$  SVU in der Hauptsigur und  $\Delta$  O 0 4 in der Nebensigur einander ähnlich. Fällt man noch von O auf [R] ein Lot P (Poldistanz), so gilt

r:d=P:R

d. h.

#### rR = dP.

Danach stellt auch — dP das Moment des Kräftesystems dar.

Ebenso läßt sich der Arbeitssatz übertragen, wobei zu bedenken ist, daß ein Paar vom Woment Mo bei Verschiebungen die Arbeit Null und bei Drehungen  $(\varepsilon)$  die Arbeit Mo . arc  $\varepsilon$  leistet.

Aus virtuellen Berrudungen kann man hier folgendermaßen mit Hülfe des Arbeitssages auf das Gleichgewicht des Kräftespstems schließen.

Ist die Arbeit für eine Berschiebung Null, so muß eine etwa vorshandene Resultante senkrecht zur Richtung der Berschiebung stehen, d. h. eskann eine derartige Resultante oder auch ein Paar vorhanden sein. Hat die Arbeit auch für eine zweite Berschiebung, welche nicht die Richtung der ersten hat, den Wert Null, so müßte eine etwa vorhandene Resultante aus beiden Berschiebungsrichtungen senkrecht stehen, was unmöglich ist, d. h. eskann keine Resultante, wohl aber ein Paar vorhanden sein. Hat die Arbeit auch noch sür eine Drehung den Wert Rull, so ist auch das Borhandenssein eines Paares ausgeschlossen, d. h. esk herrscht Gleichgewicht.

Auch mit Hulfe bes Momentensages tann man auf bas Gleich= gewicht ichließen.

Hat das Moment für einen Drehpunkt A den Wert Null, so kann kein Paar vorhanden sein, wohl aber eine Resultante, welche A schneidet. Hat das Moment auch für einen zweiten Drehpunkt den Wert Null, so kann eine Resultante vorhanden sein, welche durch A und B geht. Hat das Moment noch für einen dritten Drehpunkt C, welcher mit A und B nicht in einer Geraden liegt, den Wert Null, so ist auch das Vorhandensein einer Resultante, welche durch A, B, C gehen müßte, ausgeschlossen, d. h. es herrscht Gleichgewicht. Die Bedingungen des Gleichgewichts sind also:

- 1. Schluß des Kraftecks und des Seilecks in der graphostatischen Konstruktion.
- 2. Nullwerden der Arbeit für zwei virtuelle Verschiebungen und eine virtuelle Drehung.
  - 3. Rullwerben ber Momente für die Eden eines Dreieck.

60. Rechnerische Behandlung der Aufgabe des § 58. Man versschiebt alle Kräfte, unter Hinzusügung der entsprechenden Kräftepaare (vergl. Fig. 174) an den Rullpunkt eines rechtwinkligen Koordinatensystems, wie es

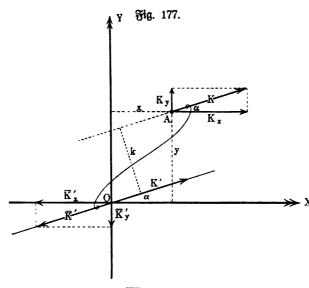


Fig. 177 für eine Kraft [K] zeigt. Durch O ift eine Parallele zu ber in A angreifenden Kraft [K] gelegt und auf dieser Parallelen sind die Gegensträfte [K'] und  $[\overline{K'}]$  angebracht vom Werte [K], so daß die in O angreisende Kraft [K'] und daß Paar auß [K] und  $[\overline{K'}]$  die in A angreisende Kraft [K] ersett.

Um das Moment des Paares zu berechnen, zerlegt man am besten [K] und  $[\overline{K'}]$  nach den Achsen, so daß zwei Paare,  $[K_x]$  und  $[\overline{K'_x}]$  am Arm

y und  $[K_v]$  und  $[\overline{K_v}]$  am Arm x entstehen, deren Momente bezw.  $+ K_x \cdot y$  und  $- K_v \cdot x$  sind. Das Paar hat demmach (vergl. S. 323) das Moment

$$Mo = + K_x \cdot y - K_y \cdot x$$

und dabei ist

$$K_{\tau} = K \cos \alpha$$

und

$$K_{\nu} = K \sin \alpha$$
.

Es sei nun ein System von Kräften gegeben nach folgendem Schema:

Werte der Kräfte . . . . . 
$$K_1$$
,  $K_2$ , . . . ,  $K_n$   
 Neigung gegen die X-Achse . . . .  $\alpha_1$ ,  $\alpha_2$ , . . . ,  $\alpha_n$   
 Koordinaten der Angriffspunkte  $(x_1, y_1)$ ,  $(x_2, y_2)$ , . . . ,  $(x_n, y_n)$ .

Wendet man das Verfahren der Fig. 177 auf jede dieser Kräfte an, so entsteht:

- 1. ein System von Rraften  $[K'_1]$ ,  $[K'_2]$ , . . . ,  $[K'_n]$  in O,
- 2. ein System von Paaren aus  $[K_1]$  und  $[\overline{K_1'}]$  u. s. w.

Da die Kräfte der Ar. 1 denselben Angriffspunkt O haben, so besstimmt sich ihre Resultante R nach dem Ansatze:

$$X = K_1 \cos \alpha_1 + K_2 \cos \alpha_2 + \cdots + K_n \cos \alpha_n$$

$$Y = K_1 \sin \alpha_1 + K_2 \sin \alpha_2 + \cdots + K_n \sin \alpha_n$$

$$R^2 = X^2 + Y^2, \quad \cos \alpha = \frac{X}{R}, \quad \sin \alpha = \frac{Y}{R}$$

Das resultierende Paar von Nr. 2 hat (vergl. S. 328) das Moment  $\Sigma\left(K_p\cos\alpha_p\,y_p\,-\!\!-\!K_p\sin\alpha_p\,x_p\right)=$ 

$$Mo = (K_1 \cos \alpha_1 y_1 - K_1 \sin \alpha_1 x_1) + (K_2 \cos \alpha_2 y_2 - K_2 \sin \alpha_2 x_2) + \cdots + (K_n \cos \alpha_n y_n - K_n \sin \alpha_n x_n)$$
97)

und ist gemäß bem Werte und dem Borzeichen von Mo leicht graphisch dars zustellen.

Die allgemeine Gültigkeit der Formeln bei beliebiger Lage der Kräfte solgt für Nr. 1 aus den früheren Betrachtungen, für Nr. 2 aus der Besmerkung, daß die rechte Seite der Gleichung für Mo genau so gebildet ist, als wenn für die gegebenen Kräfte in Bezug auf den Drehpunkt O nach dem Momentsaze das Moment der Resultante gebildet werden sollte, an dessen Stelle hier Mo tritt.

Demgemäß sind folgende Fälle zu unterscheiben:

- 1. R und Mo find von Rull verschieden (Berschiebung).
- 2. R ist von Rull verschieden und Mo = 0 (Berschiebung).
- 3. R = 0 und Mo ist von Null perschieden (Drehung).
- 4. R = 0 und Mo = 0 (Gleichgewicht).

Der Fall 1 läßt sich gemäß Fig. 174 auf Fall 2 zurücksühren, man hat Mo darzustellen als R. r, so daß  $r=\frac{Mo}{R}$  ist, b. h. man erhält eine Resultante [R'] vom Werte R, welche gegen die ursprünglich gesundene Resultante [R] vom Werte R um r verschoben ist.

Ist  $(\xi, \eta)$  ein Punkt der Resultante [R'], so läßt sich Mo = Rr auch darstellen als  $R\cos\alpha$ .  $\eta - R\sin\alpha$ .  $\xi$ , d. h. die Gleichung der Geraden, auf der [R'] liegt, lautet

$$R\cos\alpha$$
 .  $\eta - R\sin\alpha$  .  $\xi = Mo$ 

ober auch

$$X\eta - Y\xi = Mo$$
.

wobei

$$X = \sum K_p \cos \alpha_p$$
,  $Y = \sum K_p \sin \alpha_p$ 

und

$$Mo = \sum (K_n \cos \alpha_n y_n - K_n \sin \alpha_n x_n)$$

ift.

Unter den Bunkten dieser Geraden zeichnet man gelegentlich als Mittel= punkt des Kraftspstems den Punkt  $(\xi_0, \eta_0)$  aus, für welchen

$$\xi_0 = \frac{\sum K_p \sin \alpha_p \, x_p}{\sum K_p \sin \alpha_p}$$

und

$$\eta_0 = \frac{\sum K_p \cos \alpha_p y_p}{\sum K_p \cos \alpha_p}$$

ift.

Sind alle Kräfte gleichsinnig=parallel, so ist  $\alpha_1=\alpha_2=\ldots\alpha_n$  und man hat:

$$\xi_0 = rac{\sum K_p \, x_p}{\sum K_p}$$
 und  $\eta_0 = rac{\sum K_p \, y_p}{\sum K_p}$ ,

b. h. man gelangt zurud zu ber Bestimmung ber Formel Nr. 66.

Hätte man den Ansangspunkt O des Koordinatenkreuzes von vornherein auf die Gerade von [R'] gelegt, so wäre man sosort zu Fall 2 gekommen, anstatt zu Fall 1.

Daß man diese Lage von vornherein nicht bestimmen kann, muß als ein Nachteil dieses Bersahrens bezeichnet werden, gegenüber der graphostatischen Konstruktion, welche die drei vorhandenen Fälle ohne weiteres erkennen lätzt.

Jedenfalls hat man zu beachten, daß die Zurückführung des Kräftesspliems auf eine Kraft oder auf ein Paar abhängig ist von der Wahl des Punktes O, welcher Zurückführungspunkt genannt werden kann, daß aber alle möglichen Zurückführungen insofern wieder gleichwertig sind, als sie dasselbe System darstellen.

Die Bedingungen des Gleichgewichtes R=0 und  $\mathit{Mo}=0$  lassen siederum auslösen in:

$$X=0, \quad Y=0, \quad Mo=0,$$

d. h. man hat hier (vergl. S. 327) als Bedingungen:

Nullwerden der Summe der Kraftsomponenten für die X-Achse und für die Y-Achse und Nullwerden der Drehung für deren Durchschnitt bezw. übershaupt für einen beliebigen Punkt der Ebene.

61. Kräfte im Raume mit zerstrenten Angriffspunkten und Kräftepaare im Raume. Da jede Bewegung eines starren Körpers auf elementare Schraubungen (vergl. S. 117 und S. 136) zurückgeführt werden kann, so kann die Wirkung eines beliebigen, einen starren Körper angreisenden Kräftessystems höchstens einer solchen Schraubung entsprechen, d. h. es muß sich auf eine Kraft [R], die einer Verschiebung entspricht, und auf ein Krästepaar [Mo], dem eine Drehung entspricht, zurücksühren lassen und zwar so, daß die Sene des Paares auf der Geraden der Kraft senkrecht steht; diese Gerade heißt auch hier Centralachse.

Daß ein Kräftesystem anderseits im allgemeinen auf unendlich = viele Arten auf eine Kraft und auf ein Kräftepaar, dessen Sbene die Gerade der Kraft nicht unter rechtem Winkel schneidet, zurückgeführt werden kann, solgt aus den Betrachtungen über Bewegungen starrer Körper, welche der Darsstellung der Schraubung vorausgingen.

Eine Kraft [R] und ein Kraftepaar stellen zusammen zunächst drei Kräfte dar, man kann aber diese drei Kräfte auf zwei windschiese Kräfte zurücksühren, d. h. auf zwei Kräfte, die auf sich kreuzenden Geraden liegen; man hat dazu nur die Kraft auf ihrer Geraden und das Paar in seiner Ebene so zu verschieben, daß die Kraft [R] mit einer der Kräfte des Paares zu einer Mittelkraft zusammengesaßt werden kann. Keben die Kraft (Berschiebung) und neben das Kräftepaar (Drehung) tritt also hier das System zweier windschiefer Kräfte (Schraubung), welches bei Zusat von Gegenskräften stets wieder ein solches System bleibt 1).

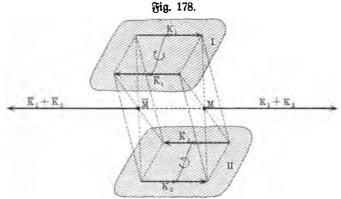
Sollen brei Rrafte im Raume sich zerstören, so muß die eine die Mittelkraft der beiden anderen sein, b. h. diese beiden muffen in einer Ebene

¹) Die thatsächliche Bewegung wird außerdem auch durch die Massen= verteilung des Körpers bestimmt.

liegen und kein Paar darstellen und in dieser Ebene muß auch die dritte Kraft liegen. Man kommt also zurud auf drei Kräfte in einer Ebene, deren Geraden durch einen Punkt (der auch unendlich fern sein kann) gehen.

Demnach unterliegen die Kräfte im Raume, falls sie im Gleichsgewichte stehen sollen, dem Sage der drei Bektoren (vergl. S. 30), welcher hier als Sag der drei Kräfte bezeichnet wird.

Für eine genauere Betrachtung eines raumlichen Kraftsnstems ist es zweck= mäßig, zunächst die Sage über Kräftepaare zu erganzen.



Lehrsat I. Zwei Kräftepaare von entgegengesetz gleichem Moment, welche in Barallelebenen liegen, heben sich auf.

Nachbem man die Paare in ihren Ebenen so umgeformt hat, daß sie konsgruente Parallelogramme darstellen, giebt man ihnen die in Fig. 178 dars

gestellte Lage, so daß durch entsprechende Berbindung ein Parallelsepipedon entsteht. Die Resultante  $[K_1+K_2]$  von  $[K_1]$  und  $[K_2]$  und die Resultante  $[\overline{K_1}+\overline{K_2}]$  von  $[\overline{K_1}]$  und  $[\overline{K_2}]$  gerstören sich gegenseitig, wie Fig. 178 zeigt.

Folgerung 1. Die Ebene eines Paares darf mit diesem im Raume beliebig verschoben werden.

Folgerung 2. Paare in parallelen Ebenen lassen sich vereinigen, als wenn sie in einer Ebene lägen, parallel zu den gegebenen.

Lehrsat II. Zwei Kräftes paare, beren Ebenen sich schneiden, lassen sich zu einem Kräftepaar verseinigen.

Fig. 179.

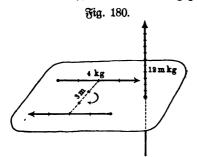
Nachdem man die Paare in ihren Ebenen so umgeformt hat, daß sie dens selben Arm h haben, bewegt man sie in ihren Ebenen so, daß eine Strecke h

ber Schnittgeraden AB ihrer Ebenen für sie gemeinsamer Arm wird, wie es Fig. 179 (a. v. S.) zeigt. Der Ersatz ber beiden Paare durch ein Paar von den Kräften [R] und  $[\overline{R}]$  und dem Arme h ist unmittelbar ersichtlich.

Die Bereinigung, welche Lehrsat II zeigt, wird deutlicher, wenn man die Momente der Kräftepaare als Richtungsgrößen einführt, wie früher die Drehungen und Winkelgeschwindigkeiten (vergl. S. 129 u. f.). Dazu errichtet man auf der einen Seite der Ebene eines Kräftepaares ein Lot, dessen Länge der Maßzahl des Momentes entspricht, und zwar so, daß man, in dem Lot auf der Ebene stehend, die Drehung des Kräftepaares als Uhrzeigerbewegung sehen würde; man nennt solche Lote Achsenwomente oder Moment=streden (vergl. Fig. 180).

Errichtet man nun in einem Punkte P der Geraden AB in der Fig. 179 auf dem Ebenen I und II die zugehörigen Achsenwomente von der Länge  $K_1h$  und  $K_2h$ , so bilden diese als Lote der Ebenen I und II denselben Winkel, wie die Ebenen, d. h. der Winkel zwischen  $[K_1]$  und  $[K_2]$  und der Winkel zwischen  $[K_1h]$  und  $[K_2h]$  sind einander gleich. Demnach ist das Parallelogramm aus den Achsenwomenten  $[K_1h]$  und  $[K_2h]$  eine ähnliche Abbildung des Parallelogramms aus den Krästen  $[K_1]$  und  $[K_2h]$  eine ähnliche Abbildung des Parallelogramms der Achsenwomenten  $[K_1h]$  und  $[K_2h]$  und zwar nach dem Wodul h:1. Infolgedessen hat die in P entspringende Diagonale des Parallelogramms der Achsenwomente die Länge Rh und stellt, da sie auf Ebene III sinngemäß senkrecht steht, als Kichtungsstrecke ausgesaßt das Achsenwoment des resultierenden Paares dar.

Demnach kann man das resultierende Paar auch dadurch gewinnen, daß man die Achsenwomente der gegebenen Baare in irgend einem Bunkte des



Raumes zum Parallelogramm vereinigt und, dessen Diagonale entsprechend, zunächst die Ebene des resultierenden Paares und dann dieses selbst konstruiert.

Der Übergang zu beliebig vielen Paaren der betreffenden Art ist ohne weiteres ersichtlich. Da sich diese Betrachstung auch auf Kräftepaare anwenden läßt, deren Ebenen parallel sind, so gelangt man zu folgender Zusammensassung der Säge über Kräftepaare:

Um n Kräftepaare zu vereinigen, ersest man zunächst jedes burch sein Achsenmoment und vereinigt darauf diese n Achsensmomente durch geometrische Abdition. Der gewonnene Mittels vektor ist das Achsenmoment des resultierenden Paares: seine Ebene steht senkrecht auf diesem Bektor, die Maßzahl seines Momentes wird durch die Länge dieses Bektors bestimmt und sein Drehungssinn durch den Richtungspfeil dieses Bektors.

Schließt fich bas Bolngon ber Achsenmomente von felbst, so ist für die Baare Gleichgewicht vorhanden.

Für ein bestimmtes Achsenmoment von 12 mkg Drehung zeigt Fig. 180 die Konstruktion des zugehörigen Baares, für welches Kraft und Arm will=

kurlich ist, wenn nur das Moment 12 sestgehalten wird. Man kann also Kräftepaare schließlich wie Kräfte behandeln, nachdem sie durch Richtungsstrecken dargestellt sind. Während aber eine Kraft nur auf ihrer Geraden beweglich ist, darf die Gerade eines Achsenwomentes außerdem auch parallel zu sich verschoben werden, weil dies ja für die entsprechende Ebene des Kräftepaares gestattet ist.

Borstehende Betrachtungen gestatten, ein räumliches Kräftespstem mit zerstreuten Angriffspunkten auf dem Wege der Rechnung in befriedigender Weise zu behandeln. Eine konstruktive (graphische) Behandlung, welche der Culmannschen Konstruktion für die Ebene genau entspricht, ist bisher nicht gefunden worden.

- 62. Rechnerische Behandlung der Anfgabe des  $\S$  61. Das Bersahren entspricht dem im  $\S$  60 für die Ebene angewandten. Man legt durch den Anfangspunkt O eines dreiachsigen rechtwinkligen Koordinatenspstems zu jeder Kraft [K] des Systems eine Parallele und fügt auf ihr in O die Gegenskräfte [K'] und [K'] hinzu, so daß
  - 1. ein System von Kräften mit dem Angriffspunkte O entsteht und
  - 2. ein System von Kräftepaaren, entsprechend [K'] und  $[\overline{K'}]$ .

Das Syftem der Kräfte sei nach folgendem Schema gegeben:

Werte der Kräfte . . . . .  $K_1$ ,  $K_2$ , . . . ,  $K_n$ , Neigung gegen die Achsen . .  $(\alpha_1, \beta_1, \gamma_1)$ ,  $(\alpha_2, \beta_2, \gamma_2)$ , . . . ,  $(\alpha_n, \beta_n, \gamma_n)$ , Koordinaten der Angriffspunkte  $(x_1, y_1, z_1)$ ,  $(x_2, y_2, z_2)$ , . . . ,  $(x_n, y_n, z_n)$ .

Für Nr. 1 gilt nach den früheren Betrachtungen:

$$X = K_1 \cos \alpha_1 + K_2 \cos \alpha_2 + \cdots + K_n \cos \alpha_n$$

$$Y = K_1 \cos \beta_1 + K_2 \cos \beta_2 + \cdots + K_n \cos \beta_n$$

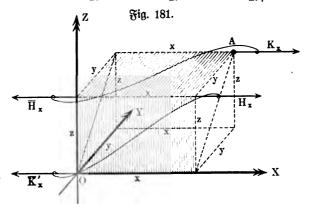
$$Z = K_1 \cos \gamma_1 + K_2 \cos \gamma_2 + \cdots + K_n \cos \gamma_n$$

$$R^2 = X^2 + Y^2 + Z^2, \quad \cos \alpha = \frac{X}{R}, \quad \cos \beta = \frac{Y}{R}, \quad \cos \gamma = \frac{Z}{R}$$

$$98$$

Für die Berechnung des Momentes des Nr. 2 entsprechenden resultie= renden Kräftepaares ist wieder eine geeignete Zerlegung der Kräfte, welche die komponieren= den Paare bilden, ein= zusühren.

Stellt die Kraft [K] im Punkte A eine der Kräfte der Reihe dar, deren Komponenten nach den Achsen  $[K_x]$ ,  $[K_y]$ ,



 $[K_s]$  find, so gehört zu ihr im Punkte O eine Kraft  $[\overline{K'}]$ , deren entsprechende Komponenten  $[\overline{K_x'}]$ ,  $[\overline{K_y'}]$ ,  $[\overline{K_z'}]$  sind.

In Fig. 181 (a. v. S.) ist nur die Komponente  $[K_x]$  in A und  $[\overline{K_x'}]$  in O eingezeichnet. Anstatt das in der einen Diagonalebene des Parallels epipedons liegende Kräftepaar auß  $[K_x]$  und  $[K_x']$  unmittelbar zu berechnen, sührt man zunächst noch die Gegenträfte  $[H_x]$  und  $[\overline{H_x}]$  vom Werte  $K_x$  ein und zieht dann  $[K_x]$  und  $[\overline{H_x}]$  zu einem Paare, sentrecht zur Z=Achse, und  $[H_x]$  und  $[K_x']$  zu einem zweiten Paare, sentrecht zur Y=Achse zusammen (vergl. die Schraffierung).

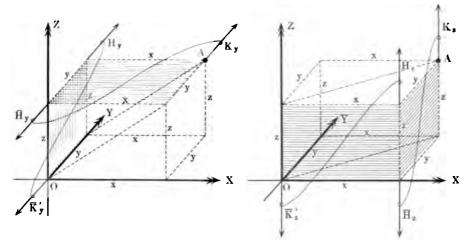
Setzt man fest, daß die positiven Halbachsen des Koordinatenkreuzes zugleich die Richtungspfeile für die Achsenmomente der Paare liesern, so ist

das Ergebnis:

Drehung um die  $Z=Achse: + K_x y$ , Drehung um die  $Y=Achse: - K_x z$ .

Fig. 182.

Fig. 183.



Dasselbe Berfahren ergiebt für die Komponenten  $[K_y]$  in A und  $[\overline{K}'_y]$  in O, gemäß Fig. 182:

Drehung um die X-Achse: + Kyz, Drehung um die Z-Achse: - Kyx.

Dasselbe Berfahren ergiebt endlich für die Komponenten  $[K_z]$  in A und  $[\overline{K_z'}]$  in O, gemäß Fig. 183:

Drehung um die Y=Uchse:  $+K_z x$ , Drehung um die X=Uchse:  $-K_z y$ .

Bereinigt man die Drehungen um die Z=Achse, da die entsprechenden Baare in Parallelebenen liegen, so erhält man:

Drehung um die Z-Achse:  $+ K_x y - K_y x$ .

Ebenso folgt:

Drehung um die X=Achse:  $+K_yz-K_zy$ , Drehung um die Y=Achse:  $+K_zx-K_xz$ .

Da jede Kraft des Systems für jede der drei Achsen derartige Dreshungen bestimmt, so hat man für das System, wenn man  $K_x = K\cos\alpha$ ,  $K_y = K\cos\beta$ ,  $K_z = K\cos\gamma$  setzt, folgendes Schema:

Drehung um die 
$$Z$$
-Achie:  $M_s = \Sigma (K_p \cos \alpha_p y_p - K_p \cos \beta_p x_p)$   
 $= (K_1 \cos \alpha_1 y_1 - K_1 \cos \beta_1 x_1) + \cdots (K_n \cos \alpha_n y_n - K_n \cos \beta_n x_n)$   
Drehung um die  $X$ -Achie:  $M_x = \Sigma (K_p \cos \beta_p z_p - K_p \cos \gamma_p y_p)$   
 $= (K_1 \cos \beta_1 z_1 - K_1 \cos \gamma_1 y_1) + \cdots (K_n \cos \beta_n z_n - K_n \cos \gamma_n y_n)$   
Drehung um die  $Y$ -Achie:  $M_y = \Sigma (K_p \cos \gamma_p x_p - K_p \cos \alpha_p z_p)$   
 $= (K_1 \cos \gamma_1 x_1 - K_1 \cos \alpha_1 z_1) + \cdots (K_n \cos \gamma_n x_n - K_n \cos \alpha_n z_n)$ 

Da  $M_x$ ,  $M_y$ ,  $M_s$  zugleich die Werte der Achsenmomente der entsprechenden Paare darstellen, so lassen siese nach dem Parallelogrammprincipe zusammensassen zu einem resultierenden Achsenmomente  $M_0$ , das mit den Achsen bezw. die Winkel  $\lambda$ ,  $\mu$ ,  $\nu$  bildet. Man hat:

$$Mo^2 = M_x^2 + M_y^2 + M_s^2$$

$$\cos \lambda = \frac{M_x}{Mo}, \cos \mu = \frac{M_y}{Mo}, \cos \nu = \frac{M_s}{Mo}$$

Das System führt also erstens auf eine Kraft [R], welche mit den Achsen bezw. die Winkel  $\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\gamma$  bildet und zweitens auf ein Moment [Mo], dessen Achsenwoment mit den Achsen die Winkel  $\lambda$ ,  $\mu$ ,  $\nu$  bildet.

Der Winkel  $\varepsilon$  zwischen [R] und dem Achsenmomente ist nach Formel 11 gegeben durch:

$$\cos \varepsilon = \frac{X M_x + Y M_y + Z M_z}{R M_0} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 101)$$

Für  $\varepsilon = 0^\circ$  und für  $\varepsilon = 180^\circ$  ist das Achsenmoment parallel zu der Geraden der Kraft [R], so daß daß resultierende Paar auf der Kraft senk=recht steht, d. h. in diesem Falle liegt Fig. 184.

[R] auf der Centralachse (vergl. § 61) des Systems.

Für 
$$\varepsilon = 90^{\circ}$$
, b. h. für  $X M_x + Y M_y + Z M_z = 0$ 

steht das Achsenmoment senkrecht zu der Geraden der Kraft [R], so daß die Ebene des resultierenden Paares der Kraft parallel ist. In diesem Falle läßt sich das Mo. sin & Paar und die Kraft [R] zu einer Kraft [R'] vereinigen, welche gegen R um

$$r=rac{Mo}{R}$$
 verschoben ist.

If  $0 < \varepsilon < 90^\circ$  ober  $90^\circ < \varepsilon < 180^\circ$ , so läßt sich [Mo], wie ex Fig. 184 zeigt, in zwei Komponenten  $[Mo\cos\varepsilon]$  und  $[Mo\sin\varepsilon]$  zerlegen, deren erste mit [R] einen Winkel von  $0^\circ$ , deren zweite mit [R] einen Winkel von  $90^\circ$  bilbet. Die Komponente  $[Mo\sin\varepsilon]$  läßt sich mit R vereinigen zu einer Kraft [R'], welche gegen R um  $r = \frac{Mo\sin\varepsilon}{R}$  verschoben ist und zwar senks

recht zur Ebene der Zeichnung nach hinten zu. Denkt man sich in R stehend, die Führe in O, und die Richtung  $[Mo\sin\epsilon]$  verfolgend, so geht die Bersschiedung stets nach rechts vor sich.

Die Gerade von [R'] ist die Centralachse, auf der die Ebene des Paares  $[Mo.cos\,\epsilon]$ , welches durch [Mo] bezeichnet werden mag, senkrecht steht.

Man hat:

$$\mathfrak{Mo} = Mo.\cos\varepsilon = \frac{XM_x + YM_y + ZM_s}{R} \cdot \cdot \cdot 102)$$

Da Mo =  $Mo.cos \varepsilon$  ist, so ist Mo < Mo, b. h. das Moment für die Centralachse ist das kleinste aller auftretenden Momente.

Handlung des Kräftesystems benut, so hätten die Arme der gebildeten Kräftespaare statt  $x_p$ ,  $y_p$ ,  $z_p$  die Werte  $x_p - \xi$ ,  $y_p - \eta$ ,  $z_p - \xi$  erhalten, so daß Momente  $M_x'$ ,  $M_y'$ ,  $M_z'$  entstanden wären, gemäß den Ansätzen:

$$\begin{array}{l} M_z' = \Sigma \left[ K_p \cos \alpha_p (y_p - \eta) - K_p \cos \beta_p (x_p - \xi) \right] \\ = M_z - \eta \Sigma K_p \cos \alpha_p + \xi \Sigma K_p \cos \beta_p \\ = M_z - (X \eta - Y \xi) \\ M_x' = M_x - (Y \xi - Z \eta) \\ M_y' = M_y - (Z \xi - X \xi). \end{array}$$

Diese Momente sind die Komponenten des Momentes Wo für die Centralachse, deren Richtung mit der Richtung von [R] übereinstimmt, so daß:

$$egin{aligned} M_z' &= \mathfrak{Mo} \cdot \cos \gamma = rac{Z}{R} \cdot \mathfrak{Mo} = rac{\Delta \cdot Z}{R^2} \ M_x' &= \mathfrak{Mo} \cdot \cos lpha = rac{X}{R} \cdot \mathfrak{Mo} = rac{\Delta \cdot X}{R^2} \ M_y' &= \mathfrak{Mo} \cdot \cos eta = rac{Y}{R} \cdot \mathfrak{Mo} = rac{\Delta \cdot Y}{R^2} \end{aligned}$$

ist, falls man  $XM_x + YM_y + ZM_z = \Delta$  sest.

Durch Gleichsetzung der beiden Werte für  $M_x'$ , für  $M_x'$  und für  $M_y'$  ershält man:

$$X\eta - Y\xi = M_{r} - \frac{\Delta \cdot Z}{R^{2}}$$

$$Y\zeta - Z\eta = M_{r} - \frac{\Delta \cdot X}{R^{2}}$$

$$Z\xi - X\zeta = M_{r} - \frac{\Delta \cdot Y}{R^{2}}$$

$$103)$$

Diese Gleichungen stellen die Projektionen der Centralachse auf die Koordinatenebenen dar bezw. die entsprechenden Ebenen.

Multipliziert man diese Gleichungen bezw. mit Z, X, Y, so giebt die Summe Rull, d. h. aus je zweien von ihnen läßt sich immer die britte ableiten.

Stellt man  $M_s = \frac{\Delta Z}{R^2}$  burch Gleichnamigmachen dar in der Form:

$$\frac{X(XM_s-ZM_x)-Y(ZM_y-YM_z)}{R^2},$$

so sieht man, daß:

$$\eta_0 = rac{X\,M_z-Z\,M_x}{R^2}$$
 und  $\xi_0 = rac{Z\,M_y-Y\,M_z}{R^2}$ 

die erste Gleichung der Nr. 103 für  $\eta=\eta_0$  und  $\xi=\xi_0$  befriedigt. Fügs man noch

$$\xi_0 = \frac{YM_x - XM_y}{R^2}$$

hinzu, so ist  $(\xi_0, \eta_0, \xi_0)$  ein bestimmter Punkt ber Centralachse, welcher Mittelpunkt bes Kräftesystems heißt.

Für parallele Kräfte gleichen Sinnes, bei dem  $\alpha_1 = \alpha_2 = \cdots$ ,  $\beta_1 = \beta_2 = \cdots$ ,  $\gamma_1 = \gamma_2 = \cdots$  ist, kommt man zurück auf die Bestimmung der Formel Nr. 66.

Demgemäß ergeben sich bei der Behandlung des Kräftesustems folgende Fälle:

I. R und Mo find von Rull verschieden (Schraubung).

II. R ist von Null verschieben, während Mo = 0 ist (Verschiebung).

III. Mo ist von Null verschieden, während R=0 ist (Drehung).

IV. R = 0 und Mo = 0 (Gleichgewicht).

Bu II. ist zu bemerken, daß dieser Fall sich nur dann sofort unversschleiert darstellt, wenn der Nullpunkt O der Koordinaten auf der Centralachse liegt, während man sonst zunächst Werte sür R und Mo erhält bei  $\varepsilon=90^\circ$ ,

woraus Mo= Mo .  $\cos \varepsilon = 0$  und für [R] die Berschiebung  $r = \frac{Mo}{R}$  folgt.

Die beiden windschiefen Kräfte, durch welche sich das System im Falle I für eine bestimmte Lage von O darstellen läßt, bestimmen durch die vier Endpunkte ihrer beiden Richtungs=

ftreden ein Tetraeber.

Der Inhalt dieses Tetraseders ist für das System charakteristisch, da er für jede Lage von O denselben Wert erhält. Stellt man nämlich das für irgend eine Lage von O gewonnene Paar Mo dar als  $P \cdot p$ , so läßt sich eine der Kräfte P, wie es Fig. 185 zeigt, in die durch [R] und die Achse des Kräftepaares bestimmte Ebene bringen und in dieser mit [R] zu [R'] verseinigen. Die Kräfte [R'] und [P]

Mo = Pp

R
R
R
R
Cos e

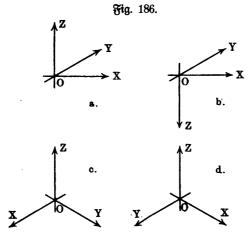
stellen dann das Kräftespstem dar, so daß OABC das entsprechende Tetraseder ist. Da dessen Grundsläche  $\frac{1}{2}Pp=\frac{1}{2}Mo$  und da dessen Höhe  $R\cos\varepsilon$  ist, so ist sein Inhalt:

$${}_{6}^{1}R$$
 Mo cos  $\varepsilon = {}_{6}^{1}R$  Mo. . . . . . . . . . . 104

Eine genauere Betrachtung des Systems von je zwei windschiefen Kräften, welche ein bestimmtes Kräftesystem ersezen, führt zur Einsicht in eine besmerkenswerte geometrische Berwandtschaft, welche einen besonderen Fall zweier reciproken räumlichen Systeme, das sogenannte Nullsystem, darstellt.

Über bie verschiebenen Burudführungen bes Syftems und beren Gleichwertigkeit gelten bie Bemerkungen auf S. 330.

Schließlich mag noch barauf hingewiesen werben, daß die Formeln für die Womente von dem benutzten Koordinatensystem abhängen. Wegen der Symmetrie im Raume zerfallen die Koordinatensysteme, welche man durch Auszeichnung der positiven Halbachsen aus drei, sich in einem Punkt senkrecht schneidenden und als X=Achse, Y=Achse und Z=Achse bereits unterschiedenen Geraden bilden kann, in zwei Klassen, welche man als Rechtssysteme und als Linkssysteme unterscheiden kann. Set man dei dem von uns gedrauchten ebenen XY=Systeme die positive Halbachse der Z=Achse auf die Ebene der Zeichnung, so entsteht ein Rechtssystem, läßt man sie nach unten verlausen,



so bildet sich ein Linksspstem. In Fig. 186 stellen a und c ein Rechtsspstem, b und d ein Linksspstem dar. Bezeichnet man die Spitzen des Daumens, des Zeigesingers und des Mittelsingers einer Hand bezw. mit X, Y, Z, so entsteht beim Ausspreizen der Finger der rechten Hand ein Rechtsspstem, der linken Hand ein Linksspstem.

Eine Schraubenbewegung von X über Y nach Z führt bei Rechtsschlemen zu einer rechtsgängigen Schraubung

(entsprechend den Windungen der Weinrebe), während sie beim Linksspliem eine linksgängige Schraubung (entsprechend den Windungen des Hopfens) darstellt.

Legt man eine Taschenuhr, das Zifferblatt nach oben gekehrt, auf den Tisch, so beschreibt der Endpunkt des Zeigers bei einer Hebung der Uhr eine linksgängige Schraubenlinie; dreht man die Uhr um, so entsteht bei Hebung eine rechtsgängige Schraubenlinie.

In englischen Büchern wird meist das Rechtsspstem, in französischen meist das Linksspstem verwandt, während sich in Deutschland bisher kein ständiger Gebrauch ausgebildet hat.

In den Formeln für die Momente zeigt fich der Unterschied beider Softeme in einem Borzeichenwechsel.

Die entwidelten Formeln, welche dem Rechtsspftem entsprechen, nämlich:

$$M_x = Yz - Zy$$
,  $M_y = Zx - Xz$ ,  $M_z = Xy - Yx$ ,

gehen für das Linksinstem über in:

$$M_x = Zy - Yz$$
,  $M_y = Xz - Zx$ ,  $M_z = Yx - Xy$ .

Um diese Formeln im Gebächtnisse zu behalten, prägt man sich in beiden Fallen junachst ben Ausbrud für M, ein, welcher der Drehung in ber Ebene genau entspricht, und leitet bann aus diesem durch cyklische Vertauschung 1) die Ausdrücke für  $M_x$  und  $M_y$  ab.

Die Bedingungen des Gleichgewichtes lassen fich hier, den Bedingungen der Ebene entsprechend, auflosen in die feche Gleichungen:

$$X = 0, \quad Y = 0, \quad Z = 0 \\ M_x = 0, \quad M_y = 0, \quad M_s = 0$$
 \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 105)

Der Momentensag und der Arbeitssag gelten, entsprechend der Untersuchung für gerftreute Angriffspunkte in der Ebene, weiter, da ein Kraftepaar auch bei einer Berschiebung im Raume keine Arbeit leistet.

Unter anderem führt die Annullierung der Arbeit für drei virtuelle Berschiebungen, parallel zu den Achsen, und drei virtuelle Drehungen um die Achsen gurud zu obigen Bedingungen.

63. Konftruftive (graphische) Behandlung ber Aufgabe bes § 61. Eine Losung, welche unmittelbar auf die Centralachse und auf bas ent= sprechende Kräftepaar führt und bemnach bem Culmannichen Berfahren für die Ebene genau entsprechen wurde, ist nicht bekannt.

Man kann die Konstruktion hier zunächst ohne weiteres dem rechnerischen Berfahren anpassen, indem man mit senkrechten Brojektionen in drei auf= einander senkrecht stehenden Ebenen arbeitet, wobei das Ergebnis in der einen dieser Ebenen lediglich zur Kontrolle bient.

Bei dieser Methode und bei anderen Lösungsverfahren ist es zwedmäßig, die Bedingungen des Gleichgewichts der Formel 105 auf die Form zu bringen:

1. 
$$X = 0$$
,  $Y = 0$ ,  $M_s = 0$ 

1. 
$$X = 0$$
,  $Y = 0$ ,  $M_x = 0$ ,  
2.  $Y = 0$ ,  $Z = 0$ ,  $M_x = 0$ ,  
3.  $Z = 0$ ,  $X = 0$ ,  $M_y = 0$ .

B. 
$$Z = 0$$
,  $X = 0$ ,  $M_y = 0$ 

Die erste Gleichung fagt aus, daß die senkrechte Projektion bes Kräfteinstems auf die XY=Ebene in dieser ein Gleichgewichtssustem darstellt, so daß sich für die Kräfte in der XY=Ebene, welche durch diese Brojektion dargestellt werden, das Rrafted und das Seiled schließt.

Die Gleichungen 2 und 3 sagen basselbe für bie anderen beiben Ebenen des Roordinatensnstems aus.

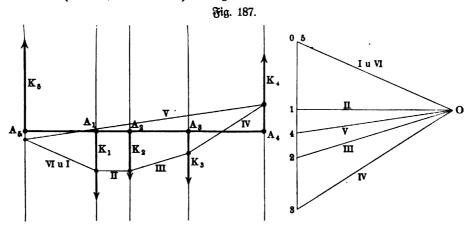
Dasselbe folgt aus der Betrachtung der senkrechten Brojektionen des Kräftepolngons und des Bolngons der Achsenmomente, welche bezw. zu [R] = 0 und  $[\mathfrak{Ro}] = 0$  führen.

<sup>1)</sup> Denkt man in der linearen Anordnung x-y-z die Enden x und z miteinander perbunden, so entsteht die cyklische Anordnung, der man nebenstehende Form geben tann. Man ersett bei cyklischer Bertauschung entweder, den Pfeilen entsprechend, stets x durch y, y durch z und z durch x ober, bem Bfeilfinne entgegen, stets x durch z, z durch y und y burch x.

Demnach ist das Kräftesystem, welches durch sentrechte Projektion eines räumlichen, sich im Gleichgewichte befindenden Kräftesystems auf eine Ebene entsteht, selbst im Gleichgewichte, während die notwendigen und hinreichenden Bedingungen für das Gleichgewicht eines räumlichen Kräftesystemes darin bestehen, daß seine senkrechten Projektionen auf die drei Ebenen einer Ede (die nicht rechtwinkelig zu sein braucht) Kräftesysteme darstellen, welche im Gleichsgewichte sind.

Fügt man irgend einem Kräftespsteme die Gegenkraft der Resultante [R] und das Gegenmoment des resultierenden Momentes [Mo] hinzu, so bildet sich ein im Gleichgewichte befindliches Kräftespstem. Diese Betrachtungen liegen unter anderem der Mohrschen Methode 1) für die graphische Behandlung unserer Ausgabe zu Grunde, welche wohl unter den bisher bekannten Lösungen an erster Stelle genannt zu werden verdient.

64. Parallele Kräfte am starren Körper. Die Behandlung von Parallelkräften gleicher Richtung, welche stets auf eine Resultante führen, ist bereits (S. 241, 329 u. 337) erledigt.



Kommen Parallelkräfte verschiedener Richtungen in Frage, so ist es zweckmäßig, ihr System in zwei Systeme gleicher Richtung zu zerlegen und für jedes die Resultante zu bestimmen. Die beiden so gewonnenen Resultanten  $[R_1]$  und  $[R_2]$  können ein Krästepaar bilden, andernfalls lassen sie sie sie keinten sie stelltante vom Werte  $\pm_{\bf i}(R_1-R_2)$  vereinigen.

Statt bessen kann man auch die allgemeinen Formeln für den vorsliegenden Fall umgestalten. Stimmen die Richtungen der Kräfte bezw. mit der positiven und mit der negativen Z=Achse überein, so ist für jede Kraft  $K_p$  sowohl  $\alpha_p = 90^{\circ}$ , als auch  $\beta_p = 90^{\circ}$ , während  $\gamma_p$  entweder  $0^{\circ}$  oder  $180^{\circ}$  beträgt, so daß  $\cos \gamma_p$  entweder +1 oder -1 ist. Wan hat daher, salls man die Kräfte von der Richtung der positiven Z=Achse als positiv und die Kräfte von der Kichtung der negativen Z=Achse als negative einsührt:

<sup>1)</sup> Bergl. Civil-Angenieur, Bb. XXII.

$$M_x = -\sum_{x} K_p y_p, \quad M_y = +\sum_{x} K_p x_p, \quad M_z = 0$$

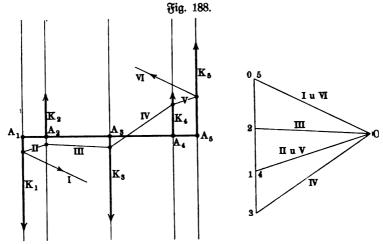
$$Mo^2 = M_x^2 + M_y^2$$

$$\cos \lambda = \frac{M_x}{M_0}, \quad \cos \mu = \frac{M_y}{M_0}, \quad \cos \nu = 0.$$

Ift Mo von Null verschieden, während  $Z=\Sigma K_p=0$  ist, so hat das System ein resultierendes Moment.

Sind Mo und Z von Null verschieden, so zeigt die Gleichung Nr. 101 für  $\cos \varepsilon$  sosort, daß  $\varepsilon = 90^\circ$  ist, daß also Mo und Z zu einer Resultante vereinigt werden können.

Da Belastungen eines Körpers stets ein System von Parallelkräften gleicher Richtung darstellen, denen oft Reaktionen von entgegengesetzer Richtung entsprechen, so sind solche Systeme und zwar mit vertikal gelagerten Krastgeraden in der Technik häusig zu behandeln. Die graphostatische Kon-



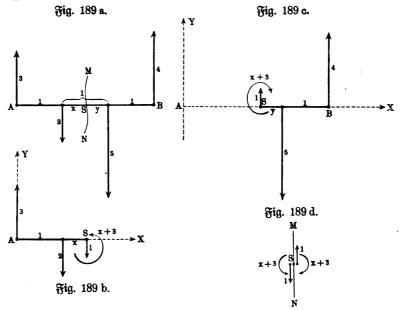
struktion wird hier besonders einsach, wie Fig. 187 für ein im Gleichgewicht befindliches System der Ebene und Fig. 188 für ein auf ein Kräftepaar führendes System der Ebene zeigt.

Auch die konstruktive Behandlung im Raume ist hier besonders einsach. Man wählt zwei Projektionsebenen I und II, parallel zu den Geraden des Systems und senkrecht auseinander. Die senkrechten Projektionen jeder Krast erscheinen dann in beiden Ebenen unverkürzt und sind also unter sich gleich, so daß man in der Ebene der Zeichnung für beide Ebenen mit einem Krasteck und einem Bole auskommt.

Will man auch den Mittelpunkt M des Kräftespstems bestimmen, so muß man die Kräfte im Raume, parallel zu I (oder II), um irgend einen Winkel, z. B. um 90°, gedreht denken und sie auf I (oder II) von neuem projizieren, d. h. man muß die Projektionen in der Ebene in ihren Angriffspunkten z. B. um  $90^{\circ}$  drehen. Die Resultante der neuen Lage und die Resultante der alten Lage geben in ihrem Schnittpunkte die Projektion  $M_1$  des gesuchten

Punktes M auf die Ebene I, während dessen Projektion  $M_2$  auf die Ebene II dadurch bestimmt ist, daß  $M_1$   $M_2$  senkrecht ist zur Richtung des Systems. Im Falle des Kräftepaares ist M natürlich (im Endlichen) nicht vorhanden.

65. Junere Kräfte am starren Körper unter dem Ginfluß eines (äußeren) Kräftesystems. Die inneren Kräfte, welche an den einzelnen Atomen eines starren Körpers vorhanden sind, verändern sich unter der Einwirtung eines, den Körper angreisenden (äußeren) Kräftesystems. In vielen Fällen läßt sich die resultierende Wirtung der inneren Kräfte, ohne daß man diese selbst kennt, für die verschiedenen Stellen eines starren, von einem



Kräftesysteme angegriffenen Körpers bestimmen. Denkt man nämlich den Körper in zwei Teile zerschnitten und denkt man serner in Punkten der Schnittsläche an jedem der beiden Teilkörper als äußere Kräfte solche Kräfte angebracht, daß jeder Teilkörper für sich dadurch wieder in den Zustand gelangt, den er als Teil des ganzen Körpers hatte, so stellen diese in Punkten der Schnittslächen angreisenden äußeren Kräfte die resultierende Wirkung der inneren Kräfte dar, welche durch den Schnitt zerstört wurden.

Ist bas System ber angreifenden Kräfte im Gleichgewicht, so ift biese Untersuchung meist verhaltnismäßig einsach.

Als Beispiele für diesen Fall des Gleichgewichtes mögen folgende Betrachtungen dienen.

Fig. 189 stellt einen Balten AB dar, welcher in gleichen Abständen von  $1\,\mathrm{m}$  durch vier im Gleichgewichte stehende Parallelkräfte angegriffen wird. Es ist die resultierende Wirkung der inneren Kräste für den Schnitt MN zu bestimmen (x+y=1).

Für Fig. 189 b wird das Gleichgewicht hergestellt gemäß der Regeln  $X=0,\ Y=0,\ Mo=0.$ 

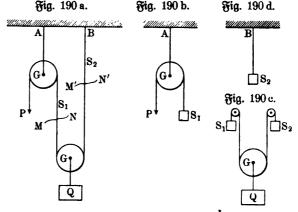
Da in der X-Achse keine Kräfte liegen, so ist die Gleichung X=0 von selbst erfüllt. Die Gleichung Y=0 wird erfüllt, wenn man in S die Berstikaltraft [1] andringt.

Für S als Drehpunkt liefert der Momentensatz 3(x+1)-2x=x+3, b. h. eine Drehung vom Werte (x+3) im Sinne der Uhrzeigerbewegung; um sie aufzuhalten, muß für S als Drehpunkt eine Drehung vom Werte

(x + 3) mit umgestehrtem Sinne hinzusgefügt werden. Für Fig. 189 c führen dies selben Überlegungen zu ben dort eingezeichneten Werten.

Fügt man Fig. 189 b und Fig. 189 c wieder zu Fig. 189 a zusammen, so verschwinden die Kräfte der Schnittstelle, wie es sein muß.

Sie carakterisiert sich also im ungeschnittenen



Balten, wie es Fig. 189 d barftellt, unwirksam nach außen.

In Fig. 190 a find die beiden Schnitte MN und M'N' geführt, so daß die drei daneben dargestellten Figuren entstehen, an denen die zerstörten Kräste zur Beranschaulichung durch Gewichte dargestellt sind. Fig. 190 b liesert die Beziehung  $P=S_1$ , Fig. 190 c giebt die Gleichung  $S_1=S_2$  und  $Q+G=S_1+S_2$ .

Demnach ist 
$$P = S_1 = S_2 = \frac{Q + G}{2}$$
.

Der Zug in A beträgt G+2P, der Zug in B beträgt P, die Resulstante beider Zugkräfte, welche den Wert Q+P+2G haben muß, beträgt G+3P, so daß wieder Q+G=2P erhalten wird.

In Fig. 191 (a. f. S.) ist eine einsache Stangenkonstruktion (Dach-binder) dargestellt, die durch den Schnitt MN zerlegt wird. An den Schnittsstellen sind in Fig. 191 b (a. f. S.) durch Pseile die Kräfte [X], [Y], [Z] angedeutet, welche zur Herstellung des Gleichgewichtes ersorderlich sind.

Man bestimmt jede dieser Kräfte unmittelbar durch den Momentensatz bei geschickter Wahl der Drehpunkte (Ritters Methode).

Für S als Drehpunkt kommen [X] und [Y] nicht in Frage, so daß die entsprechende Gleichung nur [Z] enthält. Wan hat:

$$1500 \cdot 2 - 1000 \cdot 1 - Z \cdot 1,5 = 0$$
, b. h.  $Z = 1333 \frac{1}{8}$ .

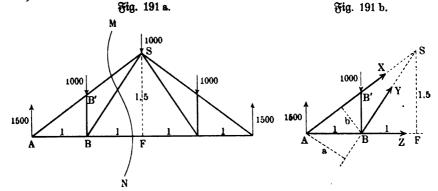
Für A als Drehpunkt kommen [X] und [Z] nicht in Frage, so daß die entsprechende Gleichung nur [Y] enthält. Man hat:

$$+ 1000 \cdot 1 - Y \cdot a = 0$$
, b. b.  $Y = \frac{1000}{a}$ 

Für B als Drehpunkt kommen [Y] und [Z] nicht in Frage, so daß die entsprechende Gleichung nur [X] enthält. Man hat:

1500 . 1 + b . 
$$X = 0$$
, b. h.  $X = -\frac{1500}{b}$ 

Die Längen a und b find leicht an der Figur zu messen des rechnen.



Da X negativ wird, so ist der Pseil von [X] in Fig. 191 b umzukehren, d. h. die Stange B'S wird gedrückt und nicht gezogen, während BS Zug auszuhalten hat, ebenso wie BF.

66. Syfteme ftarrer Körper und das Princip von d'Alembert. Die Betrachtung des vorigen Paragraphen beruht im Grunde darauf, daß ein starrer Körper durch Schnitte in zwei oder überhaupt in mehrere starre Körper zerlegt wird, daß er also ersetzt wird durch eine Gruppe von Körpern, welche insosern ein System bilden, als sie ja Teilkörper jenes einen Körpers sind.

Erforderlichenfalls kann man diese Zerlegung fortgesetzt denken, bis der Körper in seine einzelnen Atome zerlegt ist, welche stets als starre Körper von unendlich kleiner Ausdehnung und unendlich kleiner Masse anzusehen sind (vergl. Einleitung, S. 2 und § 40 u. f.).

Befindet sich der Körper selbst in einer Bewegung, bei welcher Beschleunigungen auftreten, so bedarf die Betrachtung der vorigen Paragraphen einer Ergänzung.

Diese Ergänzung ist noch in ausgedehnterem Waße ersorderlich, wenn man verschiedene starre Körper, die in irgend welcher Berbindung stehen, zu einem System zusammensügt, weil hier auch Relativbewegungen der einzelnen Teilkörper in Frage kommen.

Hat man es bei einem solchen Systeme thatsachlich einerseits mit Zug= und Druckfräften und anderseits mit in der Bewegung zu Tage tretenden Effektivkräften zu thun, so muß man stets davon ausgehen, daß statische Kraft nur gehemmte kinetische Kraft und kinetische Kraft nur entwidelte statische Kraft ist (vergl. Einleitung, S. 10).

Diese principielle Aufsassung ist von d'Alembert in einem Sage zum Ausdrucke gebracht worden, welcher bei der Lösung von Aufgaben, bei welchen einerseits Zug= und Druckträfte und anderseits Effektivkräfte zu berücksichtigen sind, gute Dienste leistet.

Betrachtet man ein einzelnes Atom eines ganz beliebigen Körpers ober eines ganz beliebigen Körperspiftems, so gilt für bieses (vergl.  $\leq$  .233 u. f.) bie Bemerkung, daß die in der Bewegung wirklich zur Geltung kommende Kraft, die Effektivkraft  $[K] \stackrel{\times}{=} \mu[j_G]$  als Resultante aufzusaffen ist aus der Mittelkraft [A] aller äußeren, auf das Atom wirkenden Kräfte und aus der Mittelkraft [J] aller inneren, auf das Atom wirkenden Kräfte, d. h. es gilt:

$$[K] \stackrel{\checkmark}{=} [A] \stackrel{\checkmark}{+} [J].$$

Dabei sind alle Kräfte, welche auf der gegenseitigen Einwirkung von Atomen des Körpers (oder des Systems) und von nicht zu ihm gehörigen Atomen beruhen, als äußere Kräfte anzusehen, als innere alle Kräfte, welche lediglich zwischen den Atomen des Körpers (oder des Systems) aufstreten.

Führt man statt [K] deren Gegenkraft  $[\overline{K}]$  ein  $^1$ ), so geht obige Gleichung über in:

$$[A] \stackrel{\times}{+} [J] \stackrel{\times}{+} [\overline{K}] = 0,$$

b. h. [A], [J] und  $[\overline{K}]$  stehen im Gleichgewichte.

Denkt man nun an jedem Atom des Körpers (oder des Systems) diesen Ersat der Effektivkraft durch deren Gegenkraft ausgeführt, so gilt für jedes Atom eine entsprechende Gleichung.

Denkt man also die Atome des Körpers (ober des Systems) in der Lage, welche sie in einem bestimmten Zeitpunkte haben, sestgehalten, so daß sie einen, diesem Zeitpunkte entsprechenden starren Körper bilden, so steht an diesem das System aller Kräfte [A], [J] und  $[\overline{K}]$  im Gleichgewicht. Da sich aber für jeden Körper das System der Kräfte [J] nach dem Princip der Paarwirkung in sich aushebt, so steht auch das System aller Kräfte [A] und  $[\overline{K}]$  im Gleichgewichte.

Der Sap, welcher am Schlusse bes § 44 für einen starren Körper abgeleitet wurde, läßt sich also auf beliebige Körper bezw. Körpersysteme außebehnen, und zwar in solgender Form: Wenn in einem bestimmten Zeitpunkte t an den Atomen eines besiebigen Körpers bezw. Körpersystemes die äußeren Kräste  $[A_1]$ ,  $[A_2]$ , ... wirken, während die Effektivkräste der Atome sür denselben Zeitpunkt t bezw.  $[K_1] \stackrel{}{=} \mu_1[j_1]$ ,  $[K_2] \stackrel{}{=} \mu_2[j_2]$ , ... sind, so ist das System der Kräste  $[A_1]$ ,  $[A_2]$ , ... und der Gegenkräste von  $[K_1]$ ,  $[K_2]$  ... im Gleichgewichte, salls man diese Kräste an dem starren Körper angreisend denkt, der entstehen würde, wenn man jedes Atom in der Lage seisthielte, welche es zur Zeit t hat.

<sup>)</sup> [K] ist natürlich eine fingierte Kraft, wie die Ergänzungsfraft der Relativs bewegung, vergl. S. 265.

Dieser Satz stimmt in seinem Inhalte überein mit dem sogenannten Principe von d'Alembert.

Will man den Sat für die Kräfte  $[K_1]$ ,  $[K_2]$ , . . . felbst aussprechen, so hat man ihn so zu fassen: An dem oben bestimmten starren Körper liefern die Burudführungen bes Systems ber Rrafte [A] und bes Systems der Kräfte [K] für denselben Punkt O dieselbe Resultante [R] und dasselbe Kräftepaar [Mo], die Systeme sind gleichwertig.

Berfieht man bei einer bestimmten Zurückführung die Größen X, Y, Z und Mx, My, Ms für das System der Kräfte [A] mit dem Zeiger A und für das System der Kräfte [K] mit dem Zeiger K, so gilt:

$$X^{(A)} = X^{(K)}, \quad \overline{Y}^{(A)} = Y^{(K)}, \quad Z^{(A)} = Z^{(K)}, \\ M_x^{(A)} = M_x^{(K)}, \quad M_y^{(A)} = M_y^{(K)}, \quad M_s^{(A)} = M_s^{(K)} \end{cases} \cdot \cdot \cdot 106)$$

Dabei ist  $X^{(K)} = \sum \mu_p j_p^{(x)}$  u. s. w.

Die Bleichungen ber Rr. 106 heißen die Gleichungen von Lagrange. Natürlich gelten für das im Bleichgewicht befindliche Syftem ber Rrafte  $[A_1], [A_2], \ldots$  und der Gegenkräfte von  $[K_1], [K_2]$  alle Beziehungen, welche ein im Gleichgewichte befindliches Fig. 192 b. Fig. 192 a. Fig. 192 c.

System auszeichnen.

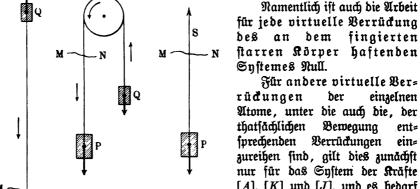
Namentlich ift auch die Arbeit für jebe virtuelle Berrudung

thatsächlichen Bewegung sprechenden Verrückungen zureihen sind, gilt dies zunächst nur für bas Syftem ber Kräfte [A], [K] und [J], und es bedarf

einer besonderen Untersuchung, ob dabei die Arbeit der Kräfte bes Snstems [I], welche bei starrer Verbindung stets verschwindet, den Wert Null hat oder nicht. Das Ergebnis dieser Untersuchung, die später durchgeführt werden soll, führt zu dem sogenannten Principe der virtuellen Berrückungen.

Als Beispiel für die Berwendung des Principes von b'Alembert untersuchen wir die Bewegung, welche bereits S. 275 dargestellt wurde, jest gemäß Fig. 192 für P>Q.

Das Wesentliche an dieser Bewegung stellt Fig. 192 b Bezeichnen wir die Beschleunigung zur Zeit t mit j, so haben die Schwerpunkte von P und Q bezw. die Effektivkräfte  $rac{P}{a}\cdot j$  und  $rac{Q}{a}\cdot j$ , während als äußere Kräfte die entgegengesett gerichteten Kräfte P und Q auftreten.



Die Resultante des Systems [A] hat den Wert P-Q, die Resultante des Systems [K] hat die Resultante  $\frac{P}{g}\cdot j+\frac{Q}{g}\cdot j$ , so daß dei der Gleichswertigkeit dieser beiden Resultanten gilt:

$$P-Q=rac{P+Q}{g}\cdot j$$
, b. h.  $j=g\cdotrac{P-Q}{P+Q}$ 

Es tritt also eine konstante Beschleunigung vom Werte j auf.

Durch einen Schnitt MN bestimmt man nun leicht die innere Kraft (Seilspannung) für die getroffene Stelle, gemäß der Gleichung [A] + [J] = [K], welche hier (vergl. Fig. 192  $\circ$ )

$$P - S = \frac{P}{g} \cdot j$$

lautet, so daß

$$S = P - \frac{P}{g} \cdot j = 2 \frac{PQ}{P + Q}$$

iſt.

Bu benselben Ergebnissen gelangt man durch Fig. 192a, wenn man auf diese den Momentensat anwendet.

## Anwendungen der Tehre von den Kräften am farren Körper.

1. Allgemeines. a) Das Gewicht der Körper. Die Körper der Außenwelt, welche für die Technik in Frage kommen, befinden sich ohne Ausenahme in gegenseitiger Einwirkung mit der Erde. Infolgedessen muß hier zu den Kräften, welche auf einen starren Körper wirken, bei strenger Betrachtung stets dessen Gewicht in dessen Massenmittelpunkte (vergl. S. 240), der in dieser Hinsche Schwerpunkt genannt wird, hinzugesügt werden. Ist der Betrag des Gewichtes gegenüber den sonst in Frage kommenden Kräften verhältnismäßig klein, so kann man von der Berücksigung des Gewichtes zunächst oder überhaupt absehen.

Die Bestimmung der Lage des Schwerpunktes für gegebene Körper wird später durchgeführt werden; hier wird die Lehre vom Schwerpunkte nur soweit verwendet, als sie im ersten Lehrgange der Physik behandelt worden ist

(veral, dazu auch § 45).

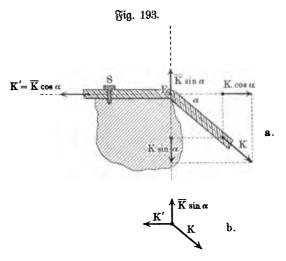
- b) Die Besetigung reaktionen. Ein Körper der Außenwelt, welcher für die Technik in Frage kommt, befindet sich, wenn man von seinem freien Falle absieht, stets in Berbindung mit anderen Körpern der Außenwelt und durch diese in Berbindung mit der Erde. Die Kräste, welche an dem betrachteten Körper zugesetzt werden müssen, wenn er sich nach Lösung dieser Berbindungen, von Reibungen abgesehen, in demselben Zustande besinden soll, in dem er sich vor ihrer Lösung besand, mögen Besetzigungsereaktionen heißen. Sie bestimmen sich, gemäß dem Principe der Paarswirkung, aus den Einwirkungen des betrachteten Körpers auf die Körper, mit denen jener in Berbindung steht. Ihre Bestimmung für besondere Fälle wird später durchgesührt werden; hier wird davon nur so viel verwendet, als aus dem ersten Lehrgange der Physik bekannt ist.
- c) Die Reibungsreaktionen. Neben den Befestigungsreaktionen kommen bei Körpern, welche sich unter Pressung gegeneinander bewegen oder zu bewegen streben, noch Kräfte in Frage, welche an der Berührungssläche oder in der Berührungslinie der Körper (tangential) angreisen. Nach dem Prinzipe der Paarwirkung treten sie stets als Gegenkräfte auf, und zwar die eine an dem einen, die andere an dem andern der sich bewegenden Körper. Man bezeichnet jede dieser Kräfte als Reibung bezw. als Reibungsreaktion, letzteres, insosen man die Einwirkung auf den gerade betrachteten Körper besonders hervorheben will.

Da man den Wert der Reibung durch Bearbeitung der Oberflächen (Glättung und Anwendung von Schmiermitteln) und auch durch andere Mittel (Anwendung von Friktionsrollen) oft erheblich herabmindern kann, so gelangt man bei Bernachlässigung der Reibung (Vorstellung von absolut=glatten Oberflächen) meist zu einer brauchbaren Annäherung. Dies ist nicht der Fall, wenn die betrachteten Vorgänge ohne Reibung überhaupt nicht zustande kommen, wie z. B. die Drehung einer Kolle durch einen Schnurlauf.

Im folgenden wird die Reibung nicht berücksichtigt, nur auf ihr Borshandensein wird gelegentlich hingewiesen.

- d) Statische und kinetische Ausgaben. Die einsacheren Ausgaben, bei welchen das angreisende Kräftesystem im Gleichgewichte (Ruhe oder gewisse gleichsormige Bewegungen des Körpers) steht, treten naturgemäß in den Bordergrund. Kinetische Ausgaben werden vorläusig nur soweit herangezogen, als es zur Berdeutlichung des wichtigen Unterschiedes zwischen statischen und kinetischen Beziehungen erforderlich ist.
- 2. Die Kraftübertragung durch Seile. Die Berschiebung bezw. die Drehung der Geraden einer Kraft am starren Körper sordert den Zusatz eines Kräftepaares bezw. einer Kraft (vergl. S. 323). Solange die Kräfte durch Belastungen hervorgerusen werden, d. h. in Gewichten bestehen, macht die Berschiebung der Geraden einer gegebenen Kraft keine Schwierigkeiten, da

eine bestimmte Belaftung an jeder Stelle dasfelbe Gewicht nach Größe und Richtung hervorruft. Hier handelt es sich bei An= wendungen im wesentlichen barum, die Gerade einer aegebenen Kraft zu drehen. Unter den technischen Mitteln. welche diesem Awede dienen, nehmen Seile (Käben, Schnüre, Seile, Retten, Riemen) eine hervorragende Stelle ein. Man betrachtet fie zunächst als vollkommen= biegfam, d. h. man macht die Annahme, daß ihre Mittellinie iebem Ruae



widerstandslos solgt, so daß umgekehrt die Tangente der Mittellinie stets die Richtung des im Seile vorhandenen Luges (Spannung) anzeigt.

Befestigt man ein Seil, wie es Fig. 193 andeutet, so zerlegt sich [K] ersahrungsmäßig in die Komponenten  $[K\cos\alpha]$  und  $[K\sin\alpha]$ , von denen die erste an S die Reaktion  $K' = \overline{K}\cos\alpha$ , von denen die zweite in E die Reaktion  $\overline{K}\sin\alpha$  hervorruft, so daß [K],  $[\overline{K}\sin\alpha]$  und  $[\overline{K}\cos\alpha]$  im Gleichgewichte stehen; man nennt E auch hier einen (festen) Knoten (vergl. S. 274).

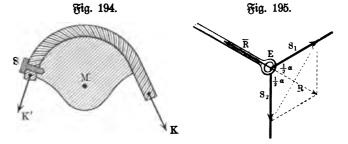
Legt sich das Seil um ein Prisma, senkrecht zu bessen Kanten, so ist für jede Kante die Zerlegung der Fig. 193 zu berücksichtigen.

Legt sich das Seil um einen Kreischlinder (vergl. Fig. 194) senkrecht zu dessen Seiten, so daß ein Centriwinkel  $\lambda$  umspannt wird, so hat man das Cylinderstück als Stück eines regelmäßigen Prismas von n Kanten, deren jeder Winkel  $\alpha = \frac{\lambda}{n}$  entspricht, aufzusassen und zwar sür  $\lim n = \infty$ . In diesem Kalle ist

$$K' = K \cdot \lim_{n \to \infty} \left[ \cos \frac{\lambda}{n} \right]_{n = \infty}^{n} = K$$

b. h. die Spannungen K' und K find von gleichem Werte.

Infolgebessen ist das Seil der Fig. 194 auch im Gleichgewichte, wenn die Beselstigung bei S gelöst und statt ihrer eine Kraft [K'] angebracht wird, deren Wert mit dem Werte von [K] übereinstimmt.



Dasselbe gilt überhaupt für konver-gekrümmte Cylinder (Übertragung durch den Krümmungskreis).

Eine Folge davon ist z. B., daß ein Seil, welches durch einen Ring gezogen ist und an diesem einen beweglichen (losen) Knoten bildet, wie es

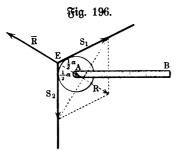


Fig. 195 zeigt, bei Gleichgewicht in beiden Seilstüden Spannungen von gleichem Werte  $(S_1 = S_2 = S)$  zeigt. Da das Parallelogramm von  $[S_1]$  und  $[S_2]$  demnach ein Rhombus ist, so halbiert dessen Diagonale den Winkel  $\alpha$  zwischen den Seilstüden und man hat

$$S\cos\frac{\alpha}{2}=\frac{1}{2}R$$
,

$$R = 2 S \cos \frac{\alpha}{2}.$$

Demnach stehen  $[\overline{R}]$ ,  $[S_1]$  und  $[S_2]$  im Anoten im Gleichgewichte.

d. h.

Durch Bilbung eines losen Knotens kann man den Zug einer Belastung [S.] in die Richtung von [S.] bringen.

Dasselbe erreicht man durch Berwendung einer festen Rolle, welche auch Leitrolle genannt wird, weil sie die Richtung der Kraft zu leiten

imstande ist. Soll Gleichgewicht eintreten, so muß man, wie Fig. 196 zeigt, eine neue Krast  $[S_1]$  hinzusügen, und es ist wieder

$$R=2\,\mathrm{S}\cos\frac{\alpha}{2}$$
.

Hier ist [R] der Druck, der auf die Besesstigung AB übertragen wird, und [R] die Reaktion der Besesstigung, welche an der Rolle wirkt. Sist die Rolle in

ber Mitte ihrer Drehungsachse, so wird auf jeder Seite der Druck  $\frac{1}{2}[R]$ übertragen.

Im Gegensate zu ber Leitrolle stellt die lose Rolle eine Bor= richtung dar, bei welcher der Rug einer Belastung neben einer Anderung ber Richtung auch eine Berringerung erfährt, so daß man beim Empor= ziehen einer Laft dieser gegenüber an Kraft spart. Man nennt die lose Rolle deshalb auch Kraft= rolle. Fig 197 zeigt, wie die eine Komponente von  $[\overline{R}]$  burch die Reattion [S1] ber Befestigung A aufgehoben wird, so daß nur noch [S2] erforberlich ift, um [R] im Gleich= gewichte zu halten. Eine Umformung der Blei= dung

$$S = -\frac{R}{2\cos\frac{\alpha}{2}}$$

Fig. 197.  $B_{2} = \frac{1}{2} \frac{1}{\alpha} \frac$ 

ist hier zweckmäßig; man hat für die Berührungssehne  $B_1\,B_2$  den Ansat

$$\frac{1}{2}B_1B_2 = r\cos\frac{\alpha}{2},$$

so daß

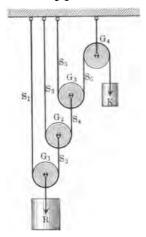
$$S = \frac{R \cdot r}{B_1 B_2}$$
 ober  $S : R = r : B_1 B_2$  ift.

Der Wert der Kraft [S], mit welcher man  $[\overline{R}]$  bei dieser Borrichtung im Gleichgewicht halten, also auch gleichförmig bewegen kann, verhält sich also

zum Werte von [R] wie der Radius der Rolle zur Berührungssehne. Da  $B_1B_2$  seinen größten Wert 2r für  $\frac{\alpha}{2}=90^\circ$  erreicht, so erhält S bei parsallelen Seilen seinen kleinsten Wert  $(\frac{1}{2}R)$ .

Nennt man kurz [S] die Kraft und [R] die Last, so ist bei gleichsörmigen Bewegungen für  $S=\frac{1}{2}R$  der Weg der Kraft doppelt so groß als der Weg der Last, d. h. man setzt am Wege zu, wenn man an Kraft spart. Dabei ist die Arbeit der Kraft dem Werte nach der Arbeit der Last gleich, während beide

Fig. 198.



Arbeiten entgegengesette Borzeichen haben, so baß die gesammte Arbeit den Wert Null hat.

Mehrere Kollen werden unter anderem in Rollenzügen, Flaschenzügen und Kloben= zügen zu gemeinsamer Wirkung verbunden.

Als Beispiel mag der Kollenzug mit drei losen und einer sesten Kolle dienen, wie ihn Fig. 198 darstellt. Man hat zunächst:

$$S_1 = S_2$$
,  $S_3 = S_4$ ,  $S_5 = S_6$ ,  $S_6 = K$ .

Denkt man sich die nötigen Schnitte (vergl. S. 343) gelegt, so erhält man noch:

$$G_1 + R = S_1 + S_2 = 2 S_1 = 2 S_2$$
  
 $G_2 + S_2 = S_3 + S_4 = 2 S_3 = 2 S_4$   
 $G_3 + S_4 = S_5 + S_6 = 2 S_6 = 2 S_6 = 2 S_6$   
b. fi.

$$8K = 4G_3 + 2G_2 + G_1 + R$$
.

Darf man die Gewichte der Rollen  $G_1$ ,  $G_2$ ,  $G_3$  gegen R vernachlässigen, so erhält man 8K=R bezw.  $K=\frac{R}{8}$ , und es ist allgemein für n lose Rollen:

$$K=\frac{R}{2^n}$$

Man nennt den Rollenzug wegen biefer Beziehung zwischen Kraft und Last auch wohl Potenze Flaschenzug.

Sind die Gewichte  $G_1, G_2, \ldots$  einander gleich (= G), so gilt allgemein:

$$K = \frac{(2^n-1)G+R}{2^n}.$$

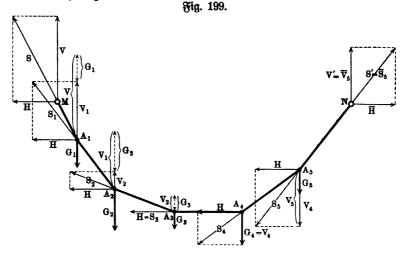
3. Die belastete Seilkurve. Die Betrachtung eines Seiles MN, welches nur Belastungen  $[G_1]$ ,  $[G_2]$  . . . trägt, wie es Fig. 199 darstellt, führt zu zwei wichtigen Sägen.

Berlegt man die Kraft [S], welche das Seil in M hält, in vertikaler und horizontaler Richtung, so ändert die Belastung  $[G_1]$  in  $A_1$  nur die vertikale Komponente [V]. In  $A_1$  ist also [H] mit  $[V_1] \stackrel{\scriptstyle }{=} [V - G_1]$  zu einer Kraft  $[S_1]$  zu vereinigen, deren Richtung die Richtung des nächsten Seilstücks bestimmt.

Die Belastung  $[G_2]$  in  $A_2$  andert wiederum nur die vertikale Komponente  $[V_1]$  von  $[S_1]$  u. f. w.

Demgemäß gilt für ein Seil, welches nur durch Belastungen (vertikal) in Anspruch genommen wird, folgendes:

- 1. Die horizontalen Komponenten der Kräfte, welche in den Seilstücken zur Wirkung kommen, der sogenannten Seilspannungen, haben überall denselben Wert. Man giebt dieser Thatsache den kurzen Ausdruck: die Horizontalspannung ist konstant.
- 2. Die vertikalen Komponenten je zweier Seilspannungen unterscheiben sich burch die Belastungen, welche zwischen ihnen liegen. Man giebt dieser Thatsache den kurzen Ausdruck: der Unterschied zweier Bertikalspannungen ist gleich der Summe der Zwischensbelastungen.



Die Säge bleiben bestehen, wenn das Seilpolygon in eine Seilsturve übergeht, wie es bei stetigen Belastungen der Fall ist. Man pflegt dann noch die Voraussetzung der vollständigen Biegsamkeit des Seiles durch den Sat darzustellen:

3. In jedem Bunkte giebt die Tangente der Seilkurve die Richtung der in dem entsprechenden Elemente herrschenden Spannung an.

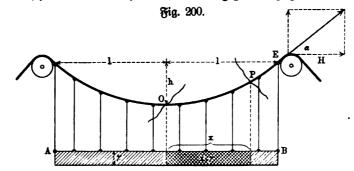
Bon stetigen Belastungen sind für die Technik zwei Arten von besfonderer Bedeutung, die gleichmäßige Belastung der horizontalen Projektion des Seiles und die gleichmäßige Belastung des Seiles selbst.

Ist im ersten Falle  $1\,\mathrm{m}$  der Horizontalen durch  $\gamma\,\mathrm{kg}$  belastet, so ist eine beliebige Horizontalstrecke x durch  $x\gamma\,\mathrm{kg}$  belastet; ist im zweiten Falle  $1\,\mathrm{m}$  des Seiles seilsst durch  $\gamma\,\mathrm{kg}$  belastet, so ist ein beliebiges Seilstück von der Länge s durch  $s\gamma\,\mathrm{kg}$  belastet.

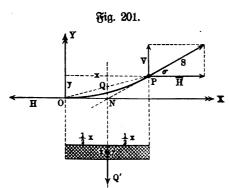
3.]

Der zweite Fall ist insofern von allgemeiner Bebeutung, als ein Seil von konstantem Querschnitte und von konstantem specifischem Gewichte stets burch sein eigenes Gewicht gleichmäßig belastet wird, doch läßt sich das Eigengewicht meist zunächst oder überhaupt gegenüber den sonstigen Belastungen vernachlässigen.

Wir behandeln zunächst den ersten Fall. Er tritt z. B. angenähert ein, wenn eine schwere Brüdenbahn AB, wie es Fig. 200 zeigt, an einem Seile



hängt, bessen Gewicht ebenso wie das Gewicht der Berbindungsstangen gegen das Gewicht der Brückenbahn vernachlässigt werden kann; genau würde die Boraussezung für unendlich viele Berbindungsstangen erfüllt sein.



Zerschneidet man das Seil im tiefsten Punkte O und in einem besliebigen Punkte P, so geben die Tangenten in O und in P die Richstungen der entsprechenden Spansungen [H] und [S], wie es Fig. 201 zeigt. Die drei Kräfte [H], [S] und  $[x\gamma]$  schneiden sich nach dem Saze von den drei Kräften in einem Punkte N. Da  $[x\gamma]$  die Strecke x halbiert, so kennzeichnet sich die Seilskurve (vergl. S. 97 oben) als Pascabel.

Da [H] wegen ber Symmetrie

ber Konstruktion horizontal gerichtet ist, so bezeichnet H die Horizontalsspannung des Seiles. Da diese für jede Stelle des Seiles denselben Wert hat, so hat auch die horizontale Komponente [H] von [S] den Wert H. Der Unterschied V - 0 der Bertikalspannungen sür P und O ist gleich der Summe der zwischen P und O getragenen Belastung, d. h.  $x\gamma$ , so daß sich  $V - 0 = x\gamma$  ergiedt.

Für O als Drehpunkt liefert der Momentensatz, da sich die Belastung xy in der Mitte von x vereinigt denken läßt:

$$\overline{H} \cdot y + (x\gamma) \cdot \frac{x}{2} - V \cdot x = 0,$$

b. h. man hat für  $V = x\gamma$  und für  $\overline{H} = H$ 

$$H \cdot y - \frac{1}{2} \gamma x^2 = 0$$

ober

$$x^2 = \frac{2H}{\gamma} \cdot y.$$

Da x und y die Koordinaten eines beliebigen Punktes P der Seilkurve bezeichnen, so ist diese eine Parabel vom Parameter  $\frac{H}{v}$ .

Für E in Fig. 200 ist x = l und y = h, so daß unter anderem

$$l^2 = \frac{2H}{\gamma} \cdot h$$

und bemnach

$$H = \frac{1}{2} \gamma \frac{l^2}{h}$$

gilt, wobei 21 die Spannweite und a die Pfeilhohe der Konstruktion genannt wird.

Für die Reigung von [S] gegen ben Horizont gilt:

tang 
$$6 = \frac{V}{H} = \frac{2 x h}{l^2}$$
,

während

$$S = \sqrt{V^2 + H^2} \quad \text{ift.}$$

Für E ist im besonderen

$$V=l\gamma$$
,  $H=\frac{1}{2}\gamma\frac{l^2}{h}$  und  $tang\alpha=\frac{2h}{l}$ 

und demgemäß muß die Befestigung des Seiles berechnet werden.

Für eine endliche Anzahl von Berbindungsstangen erhält man statt der Parabel ein Seiled, welches jener Parabel eingeschrieben oder umschrieben ist, je nachdem man Stüde wie [xy] in Fig. 201 an Stangen in O und in P oder an einer Stange in Q aufgehängt denkt. Überhaupt ist die Parabel die Kurve der gleichmäßigen Horizontalbelastung, worauf die Theorie der paras bolischen Träger beruht  $^1$ ).

Im zweiten Falle, b. h. bei gleichmäßiger Belastung des Seiles, tritt die "Gemeine Kettenlinie" als Seilfurve auf, welche eine sein gesaliederte, an zwei Rägeln aufgehangene Kette veranschaulicht.

Konstruiert man die beiben, zu einander symmetrisch gelegenen "Loga= rithmischen Linien"

$$y_1 = b \cdot e^{+\frac{x}{c}}$$
 und  $y_2 = b \cdot e^{-\frac{x}{c}}$ ,

so bilden die Halbierungspunkte ber, zwischen beiben Kurven gelegenen Ordisnaten eine sogenannte "Gewölbelinie", deren Gleichung demnach ist:

$$y = \frac{y_1 + y_2}{2} = \frac{b}{2} \left( e^{+\frac{x}{c}} + e^{-\frac{x}{c}} \right).$$

<sup>1)</sup> Bergl. unter anderem Ritter, Techn. Mechanit, § 61 u. f.

Im Sonderfalle b=c führt diese Sewölbelinie den Namen "Gemeine Kettenlinie". Semäß der angegebenen Konstruktion hat der Scheitel der "Gemeinen Kettenlinie" die Entfernung  $b\ (=c)$  von der X=Achse. Soll diese im Scheitel Tangente sein, so muß eine Berschiedung um die Strecke c eintreten, so daß sich dann

$$y = -c + \frac{c}{2} \left( e^{+\frac{x}{c}} + e^{-\frac{x}{c}} \right)$$

als Gleichung für die "Gemeine Rettenlinie" ergiebt.

Dient die "Gemeine Kettenlinie" als Seilkurve, so ist c eine Strecke von der Länge  $\frac{H}{\gamma}$ , salls man die Horizontalspannung der Kette mit H und die Belastung für den laufenden Weter mit  $\gamma$  bezeichnet.

Die Entwickelung obiger Gleichung folgt durch eine ziemlich verwickelte Rechnung aus dem Ansage  $tang \, \sigma = \frac{V}{H}$  (vergl. Fig. 201).

Rechnet man die Länge s des Bogens vom Scheitel aus, so ist hier V - O = s .  $\gamma$ , so daß sich für H = c .  $\gamma$  ergiebt:

$$tang \, \sigma = \frac{V}{H} = \frac{s}{c}$$

d. h. die Tangente des Neigungswinkels der Kurventangente gegen die Horizontale ist stets der (vom Scheitel aus gemessenen) Bogen= länge proportional.

Ist H im Berhältnisse zu  $\gamma$  sehr groß, wie es bei stark gespannten Ketten der Fall ist, so führt die Einführung der Reihen für  $e^{+\frac{\pi}{c}}$  und  $e^{-\frac{\pi}{c}}$  zu brauchbaren Annäherungen. Wan findet so:

$$y=\frac{x^3}{2c}+\frac{x^4}{24c^3}+\cdots$$

Die erste Annäherung  $y=\frac{x^2}{2\,c}$  ober  $x^2=2\,cy=2\,\frac{H}{\gamma}\,y$  führt zu=rück zu der oben behandelten Parabel; könnte die Kette zu einer horizon=talen Geraden gespannt werden, so würde thatsächlich die gleichmäßige Besastung der Kette zugleich eine gleichmäßige Belastung der Horizontalen sein.

Die zweite Annäherung  $y=\frac{x^2}{2\,c}+\frac{x^4}{24\,c^3}$  stellt eine Linie vierter Ordnung dar, die aber mit geringem Fehler durch eine Ellipse ersetzt werden kann. Man findet zunächst durch Umkehrung  $x^2=-6\,c^2\Big[1\,\stackrel{(+)}{-}\,\sqrt{1+\frac{2}{3}\,\frac{y}{c}}\Big]$  und dann durch weitere Entwickelung der Wurzel  $x^2=2\,c\,y\,-\frac{1}{3}\,y^2+\cdots$  Berschiebt man die x-Achse aus dem Scheitel auswärts um  $3\,c$ , so erhält man

$$\frac{x^2}{(c.\sqrt{3})^2} + \frac{y^2}{(3c)^2} = 1,$$

d. h. man gelangt zur Centralgleichung einer Ellipse, deren große Uchse  $\epsilon$  sentrecht liegt.

Zwischen der Länge s des Bogens der Kettenlinie und dessen Bertikals projektion y bestehen die Beziehungen

$$y = -c + \sqrt{s^2 + c^2}$$
 und  $s = \sqrt{y^2 + 2yc}$ 

woraus noch folgt:

$$c=\frac{s^2-y^2}{2\,y}.$$

Zwischen der Länge des Bogens s und dessen Horizontalprojektion x bestehen die Beziehungen:

$$x = c \cdot \log nat \cdot \left\{ \frac{s + \sqrt{s^2 + c^2}}{c} \right\}$$
 und  $s = \frac{c}{2} \left( e^{+\frac{x}{c}} - e^{-\frac{x}{c}} \right)$ .

Außerdem giebt noch die Umkehrung der Gleichung zwischen x und y die Beziehung:

$$x = c \log nat \cdot \left\{ \frac{y + c + \sqrt{y^2 + 2cy}}{c} \right\}.$$

Angenähert gilt unter ber obigen Bedingung:

$$s = x + \frac{1}{6} \frac{x^3}{c^2} + \dots = x + \frac{2}{3} \frac{y^2}{x} + \dots$$

$$c = \frac{x^2 + \frac{1}{3} y^2}{2y}$$

$$tang \sigma = \frac{s}{c} = \frac{2y}{x} \left( 1 + \frac{1}{3} \frac{y^2}{x^2} \right).$$

Erhält s am Ende E (vergl. Fig. 200) für x=l und y=h den Wert  $\lambda$ , so daß  $2\lambda$  die ganze Länge der Kette bezeichnet, so ist z. B. in erster Annäherung  $\lambda=l$  und in zweiter Annäherung

$$\lambda = l + \frac{2}{3} \frac{h^2}{l}.$$

Ferner ist

$$c = \frac{l^2 + \frac{1}{8}h^2}{2h}$$

unb

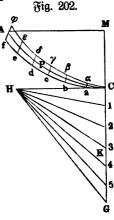
tang 
$$\alpha = \frac{2 h}{l} \left( 1 + \frac{1}{3} \frac{h^2}{l^2} \right)$$

in zweiter Annäherung, so daß damit auch  $H=c\gamma$  und  $V=\lambda\gamma$  bekannt ist.

Eine angenäherte Konstruktion der Kettenlinie erhält man gemäß Fig. 202, in welcher CH=c und  $CG=\lambda$  ist.

Für 
$$CK = s$$
 hat man

tang 
$$KHC = \frac{KC}{CH} = \frac{s}{c} = tang \sigma$$
,

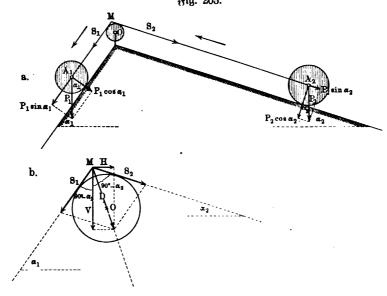


b. h. [HK] bestimmt die Tangente an der Kettenlinie im Punkte P, salls CP = CK = s ist, wobei HK der Spannung in P proportional  $(\gamma)$  ist.

Teilt man also die halbe Kettenlänge  $\lambda$  in n gleiche Teile  $\frac{\lambda}{n}$ , so ist für  $Ca = ab = bc = \cdots \frac{\lambda}{n}$ , salls Ca//Hc, ab//H1, bc//H2, ... ist, der Stredenzug Cabc... eine angenäherte Darstellung der Kettenlinie und ebenso der Stredenzug  $C\alpha\beta\gamma...$ , bei welchem  $C\alpha//H1$ ,  $\alpha\beta//H2$ ,  $\beta\gamma//H3$ , ... ist, sür  $C\alpha = \alpha\beta = \beta\gamma = \cdots \frac{\lambda}{n}$ . Da die Kettenlinie thatsächlich zwischen beiden Stredenzügen liegt, so bestimmen die Mitten von  $a\alpha$ ,  $b\beta$ ,  $c\gamma$  einen dritten Stredenzügen welcher die Kettenlinie noch genauer angiebt, als jene beiden.

Aus diesen Konstruktionen lätt sich übrigens durch einen Grenzübergang die genaue Gleichung ber Kettenlinie herleiten.

4. Die Atwoodsche Fallmaschine mit geraden Führungen für die Belastungen. Die beiden Belastungen  $P_1$  und  $P_2$  (Cylinder von verschiedener Länge) der Fig. 203, welche durch ein, über eine Rolle geführtes Seil vers Fig. 203.



bunden sind, gleiten auf schiesen Ebenen bezw. von den Neigungswinkeln  $\alpha_1$  und  $\alpha_2$ . Die Drucke auf die Ebenen sind bezw.  $P_1\cos\alpha_1$  und  $P_2\cos\alpha_2$ , die treibenden Kräste bezw.  $P_1\sin\alpha_1$  und  $P_2\sin\alpha_2$ . Unter der Boraussetzung, daß die Seilstücke den schiesen Ebenen parallel sind, ist  $P_1\sin\alpha_1 = P_2\sin\alpha_2$  die Bedingung des Gleichgewichtes und damit sind auch zugleich die Seilsspannungen  $S_1$  und  $S_2$  bestimmt. Der Druck [D] auf die Achse der Kolle

ift, wenn der gemeinsame Wert von  $[S_1]$  und  $[S_2]$ , welche den Winkel  $180^{\circ}$  —  $\alpha_1$  —  $\alpha_2$  bilden, durch S bezeichnet wird:

$$D=2\,S\sin\frac{\alpha_1+\alpha_2}{2}$$

Berlegt man D, wie es Fig. 203 b zeigt, in wagerechter und in senkerechter Richtung, so ergiebt sich:

$$V = S (\sin \alpha_1 + \sin \alpha_2)$$

und

$$H = S (\cos \alpha_2 - \cos \alpha_1).$$

Sigt die Rolle in der Witte ihrer Achse, so verteilt sich [S] bezw. [V] und [H] gleichmäßig auf die beiden Zapsen.

Benn  $P_1 \sin \alpha_1 > P_2 \sin \alpha_2$  ist, so tritt Bewegung ein im Sinne der Pseile der Fig. 203.

Die treibende Kraft  $P_1 \sin \alpha_1 - P_2 \sin \alpha_2$  bewegt hier die Masse  $\frac{P_1 + P_2}{g}$ , so daß die Beschleunigung den Wert hat:

$$j = g \frac{P_1 \sin \alpha_1 - P_2 \sin \alpha_2}{P_1 + P_2}$$

Die treibende Kraft  $P_1 \sin \alpha_1$  zerlegt sich hier in die Effektivkraft  $\frac{P_1}{g} \cdot j$ , welche die Richtung der Bewegung  $MA_1$  hat, und in die Seilspannung  $S_1$ , so daß

$$P_1 \sin \alpha_1 = + \frac{P_1}{g} j + S_1,$$

b. h.

$$S_1 = \frac{P_1 P_2}{P_1 + P_2} \left( \sin \alpha_1 + \sin \alpha_2 \right)$$
 ift,

Die treibende Kraft  $P_2 \sin \alpha_2$  zerlegt sich hier in die Effektivkraft  $\frac{P_2}{g} \cdot j$ , welche die Richtung der Bewegung  $A_2 M$  hat, und in die Seilspannung  $S_2$ , so daß

$$P_2 \sin \alpha_2 = -\frac{P_2}{a} j + S_2$$
,

b. h.

$$S_2 = \frac{P_1 P_2}{P_1 + P_2} \left( \sin \alpha_1 + \sin \alpha_2 \right)$$
 ift.

Die Werte von  $S_1$  und  $S_2$  sind wieder einander gleich, so daß die weitere Betrachtung mit der Betrachtung für das Gleichgewicht übereinstimmt.

Das gilt aber nur, solange auf die Reibung keine Aucksicht genommen wird. Obige Formeln seine voraus, daß im besondern auch keine Reibung zwischen Schnur und Rolle vorhanden ist und daß also die bewegliche Kolle z. B. auch durch einen sesten Körper mit einer Nute für die Führung der Schnur ersetzt werden könnte.

Da die Rolle überhaupt erst infolge der Reibung zwischen ihr und der Schnur in Bewegung gesetzt wird, so entspricht diese Reibung der Bewegung der Rollenmasse. Ist Tr das Trägheitsmoment der Rolle, so ist dei einem Radius r für die reduzierte Wasse anzusezen Tr  $= mr^2$ , falls man den entsprechenden materiellen Punkt wieder in die Schnur eingeknotet denkt. Bergl. S. 275.

Unter Berücksichtigung ber Bewegung ber Rolle hat man also

$$j = g \cdot \frac{P_1 \sin \alpha_1 - P_2 \sin \alpha_2}{P_1 + P_2 + \frac{\Re r \cdot g}{r^2}}$$

und

$$S_1 = \frac{P_1 P_2 \left(\sin \alpha_1 + \sin \alpha_2\right) + P_1 \sin \alpha_1 \frac{\mathfrak{Tr} \cdot g}{r^2}}{P_1 + P_2 + \frac{\mathfrak{Tr} \cdot g}{r^2}}$$

unb

$$S_2 = \frac{P_1 P_2 \left(\sin \alpha_1 + \sin \alpha_2\right) + P_2 \sin \alpha_2 \frac{\mathfrak{Tr} \cdot g}{r^2}}{P_1 + P_2 + \frac{\mathfrak{Tr} \cdot g}{r^2}}.$$

Da  $P_1 \sin \alpha_1 > P_2 \sin \alpha_2$  ist, so ist jest  $S_1 > S_2$ .

Man kann sich vorstellen, daß der Überschuß von  $S_1$  über  $S_2$  die Bewegung der Rolle hervorruft, es ist nämlich:

$$S_1-S_2=m.j.$$

Weiter auf die Reibung einzugehen, ist hier noch nicht am Plaze; es sollte die Reibung nur soweit berücksichtigt werden, als für die Einsicht in den Bewegungsvorgang notwendig ist.

Für  $\alpha_1=90^\circ$  und  $\alpha_2=0^\circ$  kommt man zurück zu Fig. 151, während man für  $\alpha_1=90^\circ$  und  $\alpha_2=90^\circ$  wieder zur Fig. 152 gelangt.

5. Das Wellrad mit horizontaler Achse bei geraden Führungen für die Belastungen. Gleichgewicht tritt für die in Fig. 204 angedeutete Borsrichtung ein, wenn das Moment der treibenden Kräfte für den Drehpunkt Overschwindet, d. h. für

$$r_1 P_1 \sin \alpha_1 = r_2 P_2 \sin \alpha_2$$
.

Man hat dann  $S_1 = P_1 \sin \alpha_1$  und  $S_2 = P_2 \sin \alpha_2$  und damit ist auch die Bestimmung des Druckes [D] auf die Achse ermöglicht.

Für  $r_1 P_1 \sin \alpha_1 > r_2 P_2 \sin \alpha_2$  tritt Bewegung ein im Sinne der geseichneten Pfeile. Bezeichnet man die Winkelbeschleunigung der Bewegung mit  $\iota$ , so hat  $A_1$  die Beschleunigung  $r_1\iota$  und  $A_2$  die Beschleunigung  $r_2\iota$ , so daß  $\frac{P_1}{g} r_1\iota$  in der Richtung  $MA_1$  und  $\frac{P_2}{g} r_2\iota$  in der Richtung  $A_2 M$  bei der Bewegung Essektivkräfte sind. Für die Spannungen  $S_1$  und  $S_2$  gilt also:

1) 
$$P_1 \sin \alpha_1 = + \frac{P_1}{q} r_1 \iota + S_1$$
 und  $P_2 \sin \alpha_2 = - \frac{P_2}{q} r_2 \iota + S_2$ .

5.]

Da sich die Rolle im Sinne des gezeichneten Pfeiles dreht, so muß das Moment  $S_1 r_1$  einen Überschuß gegenüber  $S_2 r_2$  liesern. Bezeichnet man das Trägheitsmoment der Rolle mit Tr, so ist nach Formel 76:

$$2) \qquad \iota = \frac{S_1 r_1 - S_2 r_2}{\Im r}.$$

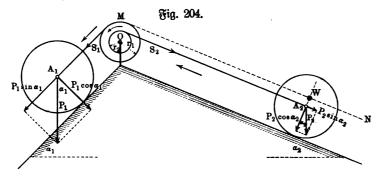
Setzt man die Werte von  $S_1$  und  $S_2$  auß 1) und 2) ein, so ergiebt sich:

$$\iota = \frac{r_1 P_1 \sin \alpha_1 - r_2 P_2 \sin \alpha_2}{\frac{P_1}{q} r_1^2 + \frac{P_2}{q} r_2^2 + \mathfrak{T}r}$$

und damit auch  $S_1$  und  $S_2$ .

Diese Formel erhält man auch unmittelbar durch Formel 76, da  $P_1$  und  $P_2$  bezw. die Trägheitsmomente  $\frac{P_1}{q} r_1^2$  und  $\frac{P_2}{q} r_2^2$  liesern.

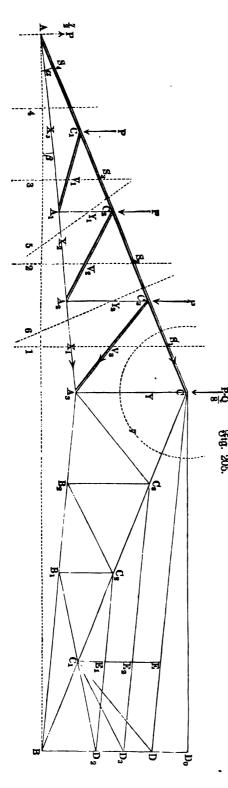
Bernachlässigt man die Masse der Rolle ( $\operatorname{Tr}=0$ ) im Ausbrucke für  $\iota$ , so solgt auß 1) wieder  $S_1r_1=S_2r_2$ .



Will man bei der Herleitung von Gleichung 2 auf die Berwendung der Formel 76) verzichten, so kann man die Momente der Kräfte  $P_2 \sin \alpha_2$  und  $S_2$  vom Arme  $r_2$  ersetzen durch Kräste U und V vom Arme  $r_1$ , so daß  $r_2 P_2 \sin \alpha_2 = Ur_1$  und  $S_2 r_2 = Vr_1$  ist. Man muß dann auch die Masse von  $P_2$  im Abstande  $r_2$  durch eine Masse von W im Abstande  $r_1$  ersetzen, so daß die Trägheitsmomente beider Masse von W im Abstande  $r_1$  einander gleich sind. Denkt man noch die Kolle durch einen materiellen Punkt von der Masse  $m_1$  im Abstande  $r_1$  ersetz, so daß Tr  $m_1$  ist, so spielt sich der ganze Borgang auf der Schnur  $A_1 M$  und deren gedachter Fortsetzung MN ab. Wie in der vorigen Kummer ist nun für die Beschleunigung j auf  $A_1 MN$ 

$$j = g \frac{P_1 \sin \alpha_1 - U}{P_1 + W + \frac{\Re r \cdot g}{r_1^2}}$$

und man erhält für  $j=\iota\,r_1$  und  $U=\frac{r_2\,P_2\,\sin\alpha_2}{r_1}$  und  $W=\frac{P_2\,r_2^2}{r_1^2}$  wieder den obigen Wert für  $\iota$ .



- 6. Behandlung der Übungen 4 und 5 durch das Princip von d'Alembert. Die Löfung ergiebt sich unmittelbar nach § 66.
- Berechunna ber Dachbinder nach Ritters Methode. Der Binder eines Daches habe die in der Fig. 205 dargestellte Kon= struttion, und seine Gesamtbelastung, die wir als gleichmäßig darüber verteilt annehmen, sei Q. Jebes ber acht Felder hat deshalb eine Be= lastung von zu tragen, die in dem Schwerpunkte, d. i. in der Mitte jebes Sparrenteils, wirksam ge= dacht werden kann und sich zu auf jeden der beiden benachbarten Anotenpunkte verteilt. Hieraus er= giebt sich die Belastung P eines jeden Anotenpunktes, mit Ausnahme ber beiden Auflagerpunkte, zu  $\frac{Q}{8}$ Man hat nun zunächst die Wirfung ber Unterstützung als Kräfte (Auf-8 lagerreaktionen) darzustellen. Da die ganze Belastung 7 P beträgt, so tragen die Unterstützungen bei A und bei B wegen ber Symmetrie der Konstruktion je die Halfte, d. h.  $\frac{7}{9}P = \frac{7}{16}Q$ . Statt dieser Unterstützungen hat man also auswärts gerichtete Kräfte vom Werte 7 P an= zubringen. Es ist nun die Inan= spruchnahme der einzelnen Berbin= bungsstangen in der vorgelegten Konstruktion zu berechnen. Zu dem Ende bente man die Konstruktion in awei Teile gerlegt, burch einen Schnitt, welcher womöglich nur brei Stangen trifft, und benke an ben Schnittpunkten in Richtung Stangen Kräfte angebracht, die ben weggeschnittenen Teil der Kon=

struktion ersezen, d. h. also den ursprünglich vorhandenen Gleichgewichtszustand erhalten (vergl. S. 344). Der durch die punktierte Linie 1 dargestellte Schnitt verlangt hiernach die Anbringung der Kräfte S1, V3, X1. Nach dem Bor= gange Ritters bestimmt man sie burch den Momentensag, indem man den Schnittpunkt zweier folcher Kräfte als Drehpunkt mahlt. So ist bei bem Schnitt 1 für die Berechnung von  $S_1$  Punkt  $A_3$  als Drehpunkt zu nehmen; Awird Drehpunkt, wenn es sich um die Berechnung von  $V_3$  handelt, und  $C_3$  wird bazu gewählt, wenn man X, bestimmen will. Bei verwickelteren Konstruttionen tann ber Fall eintreten, bag einzelne Stangen nur burch Schnitte ju erreichen sind, welche mehr als drei Stangen treffen. Auch in diesen Fällen läßt sich die angegebene Methode benugen, a) wenn es gelingt, den Schnitt, ber geradlinig ober krummlinig geführt werden kann, so zu legen, daß sämtliche geschnittene Stangen sich bis auf die zu berechnende in einem Punkte schneiden, der dann natürlich zum Drehpunkte gewählt werden muß; b) wenn bie nicht durch diesen Bunkt gehenden und vom Schnitt getroffenen Stangen schon durch eine frühere Berechnung gefunden worden sind, ihre Spannungen also als bekannt in Rechnung gebracht werden konnen. Die sich bei dieser Berechnung ergebenden Resultate konnen mit einem positiven oder negativen Beichen behaftet sein, und hat dies die Bedeutung, daß positiven Werten wirkliche Bugtrafte, negativen Werten bagegen Drudfrafte entsprechen. In der Figur sind die Spannweite mit AB, die Knotenpunkte der Sparren A C und B C mit  $C_1$ ,  $C_2$ ,  $C_3$  bezeichnet. Die Sparren bilden mit der Horis zontalen AB den Winkel a, die Zugstangen AA3 und BA8 bilden mit ders selben Linie den Winkel β. Die auf der linken Seite der Figur eingeschriebenen Buchstaben S, X, Y, V bezeichnen die in den betreffenden Stangen vorhandenen Kräfte, wobei die auf Druck in Anspruch genommenen Stangen in Doppellinien dargestellt find. Die zur Berechnung dieser Krafte geführten Schnitte sind durch punktierte Linien mit daneben angebrachten Bahlen bezeichnet, welche die Reihenfolge der zu führenden Schnitte angeben. rechte Seite ber Figur ist zur graphischen Darstellung ber Kräfte S, X, Y und V benutzt, worüber weiter unten das Notwendige folgen wird.

Bur Berechnung von  $S_1$ ,  $X_1$  und  $V_3$  führen wir den Schnitt 1, nehmen, wie schon oben angegeben, der Reihe nach  $A_3$ ,  $C_3$  und A als Drehpunkt an und erhalten:

$$S_{1} \cdot A \cdot C \frac{\cos \alpha \cdot \sin (\alpha - \beta)}{\cos \beta} + \frac{7}{2} P \cdot A \cdot C \cos \alpha - P \cdot A \cdot C \cdot (\frac{1}{4} + \frac{1}{2} + \frac{3}{4}) \cos \alpha = 0;$$

$$- X_{1} \cdot \frac{3}{4} A \cdot C \sin (\alpha - \beta) + \frac{7}{2} P \cdot \frac{3}{4} A \cdot C \cos \alpha - P \cdot A \cdot C \cdot (\frac{1}{2} + \frac{1}{4}) \cos \alpha = 0$$

$$V_{3} \cdot \frac{3}{4} A \cdot C \sin A \cdot C_{3} \cdot A_{3} + P \cdot A \cdot C \cdot (\frac{1}{4} + \frac{1}{2} + \frac{3}{4}) \cos \alpha = 0.$$

Hieraus ergiebt fich:

$$S_{1} = -2 P \frac{\cos \beta}{\sin(\alpha - \beta)} = -\frac{Q}{4} \frac{\cos \beta}{\sin(\alpha - \beta)}$$

$$X_{1} = \frac{5}{2} P \frac{\cos \alpha}{\sin(\alpha - \beta)} = Q(\frac{1}{4} + \frac{1}{16}) \frac{\cos \alpha}{\sin(\alpha - \beta)}$$

$$V_{s} = -2P \frac{\cos \alpha}{\sin A C_{s} A_{s}} = -\frac{Q}{4} \frac{\cos \alpha}{\sin A C_{s} A_{s}}$$

In gleicher Weise erhält man bei ben Schnitten 2, 3, 4:

$$S_{2} = -Q(\frac{1}{4} + \frac{1}{16}) \frac{\cos \beta}{\sin (\alpha - \beta)}$$

$$X_{2} = Q(\frac{1}{4} + 2 \cdot \frac{1}{16}) \frac{\cos \alpha}{\sin (\alpha - \beta)}$$

$$V_{2} = -\frac{3}{4} \cdot \frac{Q}{4} \frac{\cos \alpha}{\sin A C_{2}} \frac{A_{2}}{A_{2}}$$

$$S_{3} = -Q(\frac{1}{4} + 2 \cdot \frac{1}{16}) \frac{\cos \beta}{\sin (\alpha - \beta)}$$

$$X_{3} = Q(\frac{1}{4} + 3 \cdot \frac{1}{16}) \frac{\cos \alpha}{\sin (\alpha - \beta)}$$

$$V_{1} = -\frac{1}{2} \cdot \frac{Q}{4} \frac{\cos \alpha}{\sin A C_{1}} \frac{A_{1}}{A_{1}}$$

$$S_{4} = -Q(\frac{1}{4} + 3 \cdot \frac{1}{16}) \frac{\cos \beta}{\sin (\alpha - \beta)}$$

Durch Schnitt 5 und 6 für A als Drehpunkt ergiebt sich:

$$Y_1 = \frac{1}{4} \cdot \frac{Q}{4}; \quad Y_2 = \frac{1}{2} \cdot \frac{Q}{4}.$$

Der krummlinig geführte Schnitt 7 giebt schließlich, wenn man A ebensfalls als Drehpunkt benutt und den bereits gefundenen Wert  $S_1$ , der in CB wirksam zu denken ist, dabei in Rechnung bringt:

$$(Y + P) A C \cos \alpha - 2 P \frac{\cos \beta}{\sin (\alpha - \beta)} A C \sin 2 \alpha = 0$$

$$Y = 4 P \frac{\sin \alpha \cos \beta}{\sin (\alpha - \beta)} - P = 2 \left( \frac{Q}{4} \frac{\sin \alpha \cos \beta}{\sin (\alpha - \beta)} - \frac{Q}{16} \right)$$

$$Y = 2 \left( \frac{3}{4} \frac{Q}{4} \frac{\sin \alpha \cos \beta}{\sin (\alpha - \beta)} + \frac{1}{4} \frac{Q}{4} \frac{\cos \alpha \sin \beta}{\sin (\alpha - \beta)} \right).$$

Fur graphischen Darstellung ber im vorstehenden durch Rechnung bestimmten Kräfte ziehe man  $CD_0$  parallel mit AB,  $BD_0$  normal zu AB; CD,  $C_3D_3$ ,  $C_2D_2$  werden mit  $BA_3$  parallel gezogen, und  $C_1$  mit  $D_2$ ,  $D_3$ , D verbunden, welche Berbindungslinien wieder mit  $B_1C_1$ ,  $B_2C_2$ ,  $A_3C_3$  parallel lausen; endlich ziehe man  $C_1E$  mit BD parallel. Für diese Konstruktionen ergiebt sich:

$$BC = BD \frac{\cos \beta}{\sin (\alpha - \beta)}; \quad CD = BD \frac{\cos \alpha}{\sin (\alpha - \beta)};$$

$$C_1D = BD \frac{\cos \alpha}{\sin D C_1 B};$$

$$BD_0 = BD \frac{\sin \alpha \cos \beta}{\sin (\alpha - \beta)}; \quad DD_0 = BD \frac{\cos \alpha \sin \beta}{\sin (\alpha - \beta)}.$$

Setzt man in diesen Ausbrücken das Waß von BD gleich dem Waß von  $\frac{Q}{4}$ , so sind für die in der Figur dargestellte Dachkonstruktion die in den einzelnen Stangen auftretenden Kräfte durch folgende Linien dargestellt:

$$S_1 = BC$$
;  $S_2 = BC + 1 \cdot BC_1$ ;  $S_3 = BC + 2 \cdot BC_1$ ;  $S_4 = BC + 3 \cdot BC_1$ .

Man hat allgemein bei n Anotenpunkten:

$$S_n = BC + (n-1) \cdot BC_1$$

Ferner ist

 $X_1 = CD + 1 \cdot DE$ ;  $X_2 = CD + 2 \cdot DE$ ;  $X_3 = CD + 3 \cdot DE$  und allgemein

$$X_{n-1} = CD + (n-1) \cdot DE;$$
  
 $V_1 = C_1D_2; V_2 = C_1D_3; V_3 = C_1D$ 

und allgemein

$$V_{n-1} = C_1 D_n;$$
  
 $Y_1 = C_1 E_1; Y_2 = C_1 E_2$ 

und allgemein

$$Y_{n-2} = C_1 E_{n-2}.$$

Die Anstrengung ber mittleren Zugstange beträgt:

$$Y = 2(C_1E + DD_0).$$

Denkt man die vorstehende Konstruktion in der Weise verändert, daß die Zugstangen  $AA_8$  und  $BA_3$  eine horizontale Lage annehmen, daß also der Punkt  $A_3$  in die Linie AB rückt, so ist in den obigen Rechnungsresultaten  $\beta=0$  zu seten. Die graphische Darstellung behält dabei ihre Gültigkeit, es fällt D in  $D_0$ , und dadurch wird  $DD_0$  selbst zu Rull. Demnach verändert sich in den obigen Resultaten nur Y, die Anstrengung der mittleren Zugsstange, welche gleich  $2C_1E$  wird.

Für die in Fig. 206 (a. f. S.) dargestellte Konstruktion gilt folgendes:

$$S_{1} = -Q \frac{\cos \beta}{\sin(\alpha - \beta)} \left(\frac{1}{4} + \frac{1}{8} + \frac{1}{16}\right) + Q \sin \alpha \left(\frac{1}{4} + \frac{1}{8}\right),$$

$$X_{1} = \frac{2 \cos \alpha \cos(\alpha - \beta)}{\sin(2 \alpha - \beta)},$$

$$T_{1} = Q \frac{\cos \alpha}{\sin(\alpha - \beta)} \left(\frac{1}{8} + \frac{1}{16}\right) + \frac{Q}{4} \frac{\cos \alpha \sin \beta}{\sin(\alpha - \beta) \sin(2 \alpha - \beta)},$$

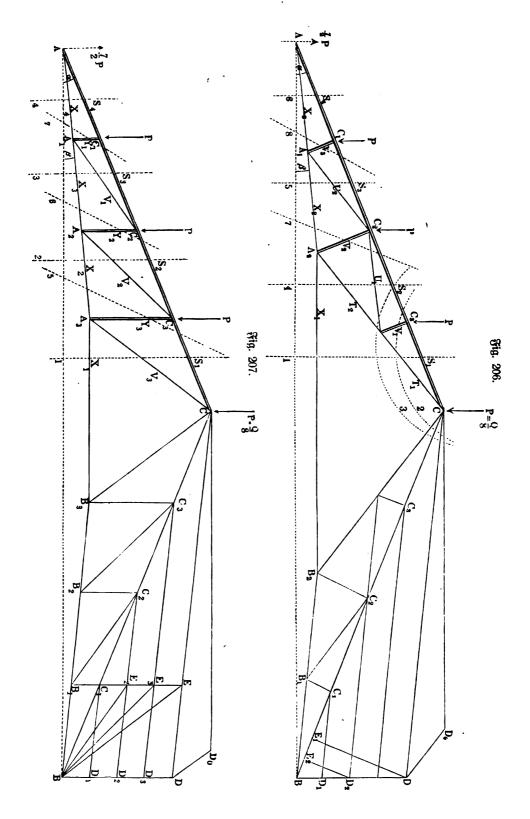
$$V_{1} = -\frac{Q}{8} \cos \alpha; U_{1} = \frac{Q}{16} \frac{\cos \alpha}{\sin(\alpha - \beta)},$$

$$S_{2} = -Q \frac{\cos \beta}{\sin(\alpha - \beta)} \left(\frac{1}{4} + \frac{1}{8} + \frac{1}{16}\right) + \frac{Q}{4} \sin \alpha,$$

$$T_{2} = \frac{Q}{8} \frac{\cos \alpha}{\sin(\alpha - \beta)} + \frac{Q}{4} \frac{\cos \alpha \sin \beta}{\sin(\alpha - \beta) \sin(2 \alpha - \beta)},$$

$$S_{3} = -Q \frac{\cos \beta}{\sin(\alpha - \beta)} \left(\frac{1}{4} + \frac{1}{8} + \frac{1}{16}\right) + \frac{Q}{8} \sin \alpha,$$

$$X_{2} = Q \frac{\sin \alpha}{\sin(\alpha - \beta)} \left(\frac{1}{4} + \frac{1}{8}\right); U_{2} = \frac{Q}{16} \frac{\cos \alpha}{\sin(\alpha - \beta)},$$



$$S_{4} = -Q \frac{\cos \beta}{\sin (\alpha - \beta)} (\frac{1}{4} + \frac{1}{8} + \frac{1}{16}),$$

$$X_{3} = Q \frac{\cos \alpha}{\sin (\alpha - \beta)} (\frac{1}{4} + \frac{1}{8} + \frac{1}{16}),$$

$$V_{2} = -\frac{Q}{4} \cos \alpha; V_{3} = -\frac{Q}{8} \cos \alpha.$$

Es sei BD normal zu AB; CD,  $C_2D_2$  und  $C_1D_1$  werden mit  $BB_2$  parallel gezogen, ebenso  $CD_0$  parallel mit AB, und  $DD_0$  parallel mit  $CB_2$ ; endlich seien DE und  $D_2E_2$  normal zu BC, dann ist, das Maß von BD gleich dem Maß von  $\frac{Q}{4}$  gesett:

$$S_{1} = BC + BC_{2} + BC_{1} - BE - BE_{2} = 7BC_{1} - 3BE_{2},$$

$$S_{2} = BC + BC_{2} + BC_{1} - BE = 7BC_{1} - 2BE_{2},$$

$$S_{3} = BC + BC_{2} + BC_{1} - BE_{2} = 7BC_{1} - 1BE_{2},$$

$$S_{4} = BC + BC_{3} + BC_{1} = 7BC_{1},$$

$$X_{1} = CD_{0}; X_{2} = CD + C_{2}D_{2} = 6C_{1}D_{1};$$

$$X_{3} = CD + C_{2}D_{2} + C_{1}D_{1} = 7C_{1}D_{1},$$

$$T_{1} = C_{2}D_{3} + C_{1}D_{1} + DD_{0} = 3C_{1}D_{1} + DD_{0};$$

$$T_{2} = C_{2}D_{2} + DD_{0} = 2C_{1}D_{1} + DD_{0},$$

$$U_{1} = U_{2} = C_{1}D_{1}; V_{1} = V_{3} = D_{2}E_{2}; V_{2} = DE.$$

Miden die Punkte  $A_2$  und  $B_2$  in die Horizontale AB, so fällt  $D_0$  mit D zusammen, deshalb ist  $DD_0$  gleich Rull und

$$T_1 = C_2 D_2 + C_1 D_1 = 3 C_1 D_1; T_2 = C_2 D_2 = 2 C_1 D_1.$$

Für die in Figur 207 bargestellte Konstruktion gilt solgendes: Es sei BD normal zu AB; CD,  $C_3D_3$ ,  $C_2D_2$ ,  $C_1D_1$  werden mit  $BB_3$  parallel gezogen; serner sei  $CD_0$  mit AB, und  $DD_0$  mit  $CB_3$  parallel. Zieht man noch  $C_1E$  parallel mit BD, verbindet E,  $E_3$ ,  $E_2$  mit B, welche Linien den Stangenrichtungen  $B_3C$ ,  $B_2C_3$ ,  $B_1C_2$  parallel lausen, und sett man das Maß von BD gleich dem Maß von  $\frac{Q}{A}$ , so ist:

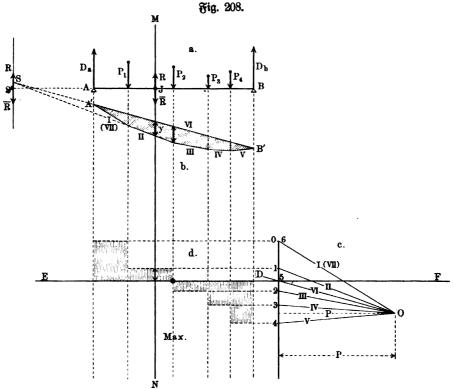
$$S_1 = BC + BC_1; S_2 = BC + 2BC_1; S_3 = S_4 = BC + 3BC_1;$$
  
 $V_1 = BE_2; V_2 = BE_3; V_3 = BE + DD_0;$   
 $X_1 = CD_0; X_2 = CD + DE; X_3 = CD + 2DE; X_4 = CD + 3DE;$   
 $Y_1 = 2C_1E_2; Y_2 = 3C_1E_2; Y_3 = 4C_1E_2.$ 

Rüden die Punkte  $A_3$  und  $B_3$  in die Horizontale AB, so fällt  $D_0$  mit D zusammen,  $DD_0$  wird also Rull und  $V_3$  wird gleich BE.

8. Konstruktive (graphostatische) Behandlung von Balken mit Einzelslasten bei einkacher horizontaler Lagerung. Bei einem frei auf zwei Stützen wagerecht ruhenden Balken (vergl. Fig. 208 a. f. S.), der durch einzelne Kräfte senkrecht zu seiner Achse (Einzellasten) beansprucht ist, hat man zusnächst wieder die Wirkung der Stützen als Kräfte (Auslagerreaktionen  $D_a$  und

 $D_b$ ) barzustellen. Rechnerisch geschieht dies am besten durch den Momentenssatz, indem man den Drehpunkt einmal nach A und einmal nach B legt, wobei die Gleichung  $D_a + D_b = P_1 + P_2 + P_3 + P_4$  zur Kontrolle dient.

Bei der graphostatischen Behandlung hat man zwar  $D_a + D_b$ , nicht aber  $D_a$  und  $D_b$ , und demgemäß sehlt auch in der Nebensigur für die Folge  $P_1$ ,  $P_2$ ,  $P_3$ ,  $P_4$ ,  $D_b$ ,  $D_a$  zunächst der Teilpunkt 5 und demnach auch der Polsstrahl O 5 oder VI. Legt man trozdem das Seileck, das sich hier schließen muß, in die Hauptsigur ein, so erhält man durch V iden Schnittpunkt B'



und durch VII, welches ja mit I zusammenfällt, den Schnittpunkt A', d. h. A'B' ist VI. Die Parallele OD in der Nebenfigur zu A'B' in der Haupt=figur giebt also die Lage von Punkt 5. Dadurch ist  $D_a + D_b = \overline{40}$  zerlegt in  $D_b = \overline{45}$  und  $D_a = \overline{50}$ .

Um nun die inneren Kräfte (vergl.  $\S$  65) an einer beliebigen Schnittstelle J, entsprechend dem Schnitt MN, kennen zu sernen, haben wir entweder das Trägerstück rechts vom Schnitte oder das Trägerstück links vom Schnitte fortzudenken und zu fragen, welche Kräfte an seine Stelle im Schnitte anzusbringen sind. Mit dem linken Trägerstücke beseitigt man die Kräfte  $[D_a]$  und  $[P_1]$ . Da  $D_a=\overline{50}$  und  $P_1=\overline{01}$  ist, so ist die Resultante dieser Kräfte burch  $\overline{51}$  bestimmt. Die Lage dieser Resultante wird bestimmt durch den

Schnittpunkt der offenen Enden eines Seilecks, welches den Kräften  $\overline{50}$  und  $\overline{01}$  entspricht. Dieses braucht nicht besonders gezeichnet zu werden, da es durch VI, I, II der Hauptfigur gegeben wird, so daß der Schnitt S von VI und II einen Punkt der Resultante [R] liesert. Das Woment von [R] für einen Punkt J der Schnittstelle als Drehpunkt ist zunächst +R. SJ, wosür aber (vergl. S. 327) auch +y. P gesetzt werden dars, falls man die Strecke auf MN durch y und die Poldistanz durch P bezeichnet.

Mit dem rechten Trägerstück beseitigt man die Kräste  $[P_2]$ ,  $[P_3]$ ,  $[P_4]$  und  $[D_b]$ . Da  $P_2=\overline{12}$ ,  $P_3=\overline{23}$ ,  $P_4=\overline{34}$  und  $D_b=\overline{45}$  ist, so ist die Resultante dieser Kräste durch die Strecke  $\overline{R}=\overline{15}$  bestimmt. Das entsprechende Seileck wird durch II, III, IV, V, VI der Hauptsigur gegeben, so daß der Schnitt der offenen Enden II und VI wieder den Punkt S für die Resultante liesert. Ihr Woment ist zunächst R.SJ, wosür auch y.P gesetzt werden kann.

Aus diesen Betrachtungen fließt die Regel: Um die inneren Kräfte an einer Stelle J des Baltens kennen zu lernen, legt man an dieser, senkrecht zur Achse des Baltens, einen geraden Schnitt. Berlängert man die Seiten des Seilecks, welche von diesem Schnitte getroffen werden, dis zu ihrem Schnittpunkte S, so gehen die Resultanten [R] und [R] der beiden Gruppen der äußeren Kräfte, welche der Schnitt abgrenzt, durch diesen Punkt. Die Größe dieser Resultanten, welche Gegenkräfte sind, bestimmt man aus dem Krafteck der Nebensigur. Die Momente der beiden Kräftegruppen sür die Schnittstelle als Drehpunkt werden durch die Produkte  $+y \cdot P$  und  $-y \cdot P$  dargestellt, in denen y die Strecke bezeichnet, welche das Seileck auf der Schnittgeraden MN abgrenzt, während P die Poldistanz ist, welche auch von vornherein gleich der Einheit der Kräfte gezeichnet werden kann, da die Lage von O ja völlig willkürlich ist.

Bringt man an der Schnittstelle in der Geraden MN die Kräfte [R] und  $[\overline{R}]$  an, welche sich ausheben, so kann man entweder [R] in S' und  $[\overline{R}]$  in J zu einem Krästepaar vom Moment + y . P zusammensassen, während noch [R] in J übrig bleibt, oder man kann  $[\overline{R}]$  in S' und [R] in J zu einem Krästepaar vom Momente - y . P zusammensassen, während  $[\overline{R}]$  in J übrig bleibt.

Thut man beibes, nachbem man an der Schnittsläche die Kräfte [R] und  $[\overline{R}]$  zweimal angebracht hat, so halten sich an der Schnittstelle [R] und  $[\overline{R}]$ , sowie + y. P und - y. P das Gleichgewicht, wie im voraus zu ersehen ist. Man nennt [R] und  $[\overline{R}]$  in J die (vertikalen) Schubkräfte oder Transversallfräfte der Schnittstelle, man nennt serner + y. P und - y. P die Drehungsmomente der Schnittstelle.

Die Kenntnis dieser Schubkräfte und Drehungsmomente ist für die Besurteilung der Leistungsfähigkeit des Trägers durchaus erforderlich. Sind die Schubkräfte zu groß, so zersplittert der Balken in der Vertikalen, sind die Drehungsmomente zu groß, so zerbricht der Balken durch Biegung.

Wählt man die eine Gruppe der Schubkräfte, z. B. die Gruppe, welcher [R] angehört, für die Untersuchung aus, so kann man sie leicht, wie es Fig. 208 d zeigt, mit Hülfe des Kraftecks unterhalb des Balkens graphisch

veranschaulichen, so daß jeder Schnitt MN die zu J gehörige Schubkraft liesert.

Klappt man die Fig. 208 d um die Gerade EF herum, so daß sie wieder in die Ebene der Zeichnung fällt, so erhält man die graphische Darsstellung sür die andere Gruppe, der ein Krafteck von der Folge  $P_4$ ,  $P_3$ , . . . entsprechen würde.

Die schraffierte Fläche, welche bas Seiled (Fig. 208 b) umschließt, heißt Momentenfläche.

Das Mazimum von y, welches auf dem Reißbrette durch Berschiebung von A'B' gesunden wird, bezeichnet die Stelle, für welche das Moment ein Mazimum ist, man nennt sie die gefährliche Stelle, den dort besindlichen Balkenquerschnitt den gefährlichen Duerschnitt, weil dort die Gesahr einer Zerstörung durch Biegung am größten ist. Sie liegt in diesem Falle stelle in einem der Belastungspunkte des Balkens und zwar in dem, für welche die Schubkraft (vergl. Fig. 208 d) den Wert "Rull" hat.

Das Maximum ber Schubkraft liegt unter ber Stute, so daß also hier die Gefahr einer Zerstörung durch diese (Abscheren) am größten ist.

In Fig. 208 entsprechen die Balkenteile von links nach rechts 1,5; 2,0; 1,5; 1,0; 1,0 Metern und die Kräfte in derselben Folge 12, 10, 6, 8 Tonnen (=  $1000 \,\mathrm{kg}$ ). Ferner ist  $P = 50 \,\mathrm{t}$ .

Man nennt die Figuren 208 b, 208 c, 208 d den zu Fig. 208 a ges borigen Kräfteplan.

9. Behandlung von Balken mit stetiger Belastung bei einfacher horizoutaler Lagerung. Wird der Balken der Nr. 8 nicht durch einzelne Kräste in Anspruch genommen, sondern (wie es z. B. dem eigenen Gewichte des Balkens entspricht) durch eine stetige Belastung, so hat man zunächst für jedes Clement der Balkenachse, dessen Belastung entsprechend, ein Lot erzichtet zu denken; die Endpunkte dieser Lote bestimmen die sogenannte Beslastungslinie.

Teilt man die Fläche zwischen Belastungslinie und Balkenachse, die sogenannte Belastungsfläche, senkrecht zur Balkenachse, im Streifen von gleicher Breite, so kann man in dem Schwerpunkt jedes Streisens dessen Fläche als Belastung wirksam denken. Damit ist dieser Fall in beliebiger Annäherung auf den vorigen Fall zurückgeführt. Es ist zweckmäßig, die Breite der Streisen so gering zu nehmen, daß sie innerhalb der Grenzen der beabsichtigten Annäherung als Rechtecke angesehen werden können, so daß die Schwerpunkte auf halber Höhe liegen und die Belastungen stets diesen Höhen proportional sind.

Die Belastungslinie ist oft burch die Angabe ber Art der Belastung geometrisch genau gegeben. Dies tritt z. B. in dem einsachsten, aber auch wichtigsten Falle ein, nämlich bei der gleichmäßigen Belastung der Horizontalen. Gine solche Belastung stellt z. B. das Eigengewicht jedes sonst unbelasteten prismatischen Balkens bei horizontaler Lagerung dar.

Die Belastungslinie ist hier (vergl. Fig. 209) eine Parallele AB zur Balkenachse AB, die Belastungssläche ein Rechted ABBA.

Beträgt die Belastung für den laufenden Meter, einschließlich des Eigensgewichtes des Balkens,  $\gamma$  kg, so hat ein Balken von der Länge l die Beslastung  $Q=l\,\gamma$  zu tragen  $(AB=l,AA=\gamma)$ .

Die Auflagerreaktionen  $[D_a]$  und  $[D_b]$  werden hier einander gleich, d. h. man hat  $D_a = D_b = \frac{1}{2} Q$ .

Für einen Schnitt, der von A den Abstand x hat, ist die Schubkraft  $D_a - x\gamma$ , da AJ die Fig. 209.

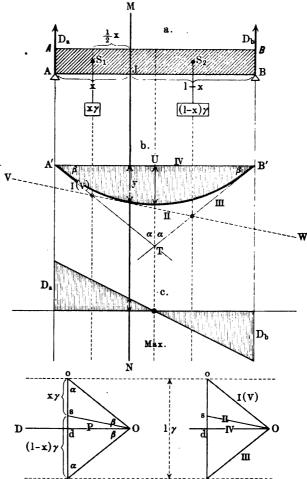
Belaftung xy tragt.

Die Schubkraft hat für  $x=\frac{D_a}{\gamma}=\frac{1}{2}l$  den Wert Null, für x=o den Wert  $D_a$  und für x=l den Wert  $-D_a$ . In Fig. 209 c ist die Schubkraft graphisch dargestellt.

Ilm das Moment für die Schnittstelle J zu bestimmen, hat man zu beachten, daß sich die Belastung xy der Strecke x in ihrem Schwerpunkt konzentriert denken läßt, also am Arme  $\frac{x}{2}$  wirkt für J als Drehpunkt. Man hat also, das linke Trägerstück benugend, für das Moment y den Ansat:

$$y = D_a \cdot x - (x \gamma) \frac{x}{2}$$
  
=  $\frac{1}{9} \gamma (lx - x^2)$ .

Es ift y = 0 für x = l, während für  $x = \frac{l}{2}$  ers halten wird  $y = \frac{1}{8} \gamma l^2$   $= \frac{1}{8} Q l$ .



Die graphische Darstellung des Momentes führt zu einer Parabel (vergl. Fig. 209 b).

d.

Das Maximum des Momentes liegt in der Mitte, entsprechend dem Werte "Rull" der Schubkraft, deren Maxima wieder an den Enden liegen. Für das Krafted ist  $\overline{on} = l\gamma = Q$  und P = 1 und Oo = On. Die Polstrahlen Oo und On liefern die Endtangente A'T und B'T der Seilkurve (Parabel) in Fig. 209 b.

Wegen ber Ahnlichkeit von  $\triangle A'UT$  und Odo ist

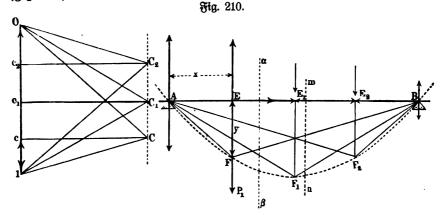
$$UT: \frac{1}{2}l\gamma = \frac{l}{2}: P,$$

b. h. man hat  $UT=\frac{1}{4}\gamma l^2=\frac{1}{4}\,Ql$  für P=1, so daß der Scheitel der Barabel UT halbiert.

Um eine beliebige Tangente der Parabel VW und damit das zugehörige y zu erhalten, ohne die Parabel selbst zu zeichnen, versährt man solgenders maßen. Denkt man sich statt der stetigen Belastung zwei, dem Schnitte MN entsprechende Belastungen in  $S_1$  und  $S_2$  bezw. vom Werte  $x\gamma$  und  $(l-x)\gamma$ , so würde Fig. 209 e das zugehörige Krasteck darstellen, mit dessen Külse I, II, III, IV, V in Fig. 209 b eingezeichnet werden könnte. Demnach ist II die Berbindungsgerade der Schnittpunkte von A'T mit der Bertikalen durch  $S_1$  und von B'T mit der Bertikalen durch  $S_2$  bezw. die Parallele zu II der Nebensigur durch einen dieser Schnittpunkte.

Teilt man AB in eine Anzahl gleicher Teile, so erhält man nach Borsstehendem leicht die, den Schnitten dieser Teilung entsprechenden Tangenten, wobei die Parabel ausschattiert wird.

10. Der Balken mit beweglichen Lasten. Ein Balken AB sei in horizontaler Lage an beiden Enden unterstützt und beliebig belastet, und es bewege sich außerdem eine Last  $P_1$  von A nach B über den Balken sort (Fig. 210).



Man benke die Kraft  $P_1$  in einer bestimmten Lage auf dem Basten, z. B. den Querschnitt in E angreisend, wobei AE gleich  $\frac{1}{4}AB$  sein mag, dann ist der von  $P_1$  herrührende, in A wirksame Druck gleich  $\frac{8}{4}P_1$  und der in B wirksame gleich  $\frac{1}{4}P_1$ . Bei der Zeichnung des Krästeplanes ist  $O1 = P_1$  und c auf O1 so gewählt, daß  $Oc = \frac{8}{4}O1$ , also 1c und cO die Res

aktionen in B und A vorstellen. Errichtet man nun in c eine Normale c C und nimmt diese als Polabstand P, verbindet C mit O und 1, so sind CO, Cc und C1 die Richtungen der Seilpolygonseiten für den Pol C und die angenommene Lage von  $P_1$ , die Schlußlinie des Seilpolygons ist daher mit AB parallel und kann in AB selbst gelegt werden, wodurch das Seilspolygon AFB entsteht.

Die in demselben mit EF parallel gezogenen Ordinaten stellen die von der beweglichen Last  $P_1$  herrührenden Momente in den einzelnen Querschnitten vor, um welche sich also die in den Querschnitten bereits vorhandenen Momente, hervorgerufen durch stetig verteilte und konzentrierte Lasten, vergrößern. Zugleich erfieht man, daß dieses hinzuzufügende Moment für den Querschnitt am größten ist, über dem sich die bewegende Kraft gerade befindet. Während ber Bewegung von P, vergrößert sich also bas Moment Mo ber außerhalb eines beliebigen Querschnitts mirtenben außeren Rrafte, und zwar besto mehr, je mehr sich P, biefem Querschnitt nabert. Denkt man in gleicher Weise für verschiedene Lagen von  $P_1$  den Kräfteplan verzeichnet, indem man die Schlußlinie AB des Seilpolygons beibehält, so muß sich der Bol C des Kräftepolygons in einer zu O1 parallelen Linie be-In der Figur sind unter dieser Voraussetzung noch die beiden Kräfteplane verzeichnet für den Fall, daß  $P_1$  die Mitte  $E_1$  des Baltens sowie ben Punkt  $E_2$  erreicht, welcher auf  $rac{3}{4}$  ber Länge von AB angenommen worden ist. Nach dem Borigen handelt es sich hauptsächlich um den geometrischen Ort der Punkte F, welcher zur Beurteilung der größten Momente genügt und die Berzeichnung der Kräftepläne für die verschiedenen Lagen von  $P_1$  erübrigt. Es sei AE=x, EF=y und AB=l, so ist das, durch  $P_1$ hervorgerufene, Moment Mo für den Querschnitt in E

$$Mo = y = P_1 \frac{(l-x)x}{l}.$$

Berlegt man den Koordinaten=Anfangspunkt nach  $F_1$  und nimmt den positiven Teil der Y=Achse nach oben gerichtet, so ergiebt sich als Gleichung des geometrischen Ortes sür F

$$-y + \frac{P_1l}{4} = \frac{P_1}{l} \left(\frac{l}{2} - x\right) \left(\frac{l}{2} + x\right)$$

ober

$$x^2=\frac{l}{P_1}y,$$

woraus sich ergiebt, daß dieser geometrische Ort eine Parabel ist.

Behus Untersuchung der Beränderung der Transversalkräfte in den einzelnen Querschnitten durch die von A nach B fortschreitende Last  $P_1$  sei für eine beliedige Stelle E des Baltens die Kraft  $P_1$  mit dem zugehörigen Krästeplane verzeichnet, und es stelle mn den durch die stetig verteilten und tonzentrierten Lasten bestimmten gefährlichen Querschnitt vor, für welchen also, abgesehen von der beweglichen Last  $P_1$ , die Transversalkraft Kull, das Moment der äußeren Kräste dagegen ein Maximum ist. Durch die bewegliche und in E angesommene Last vergrößert sich die in A bereits vor

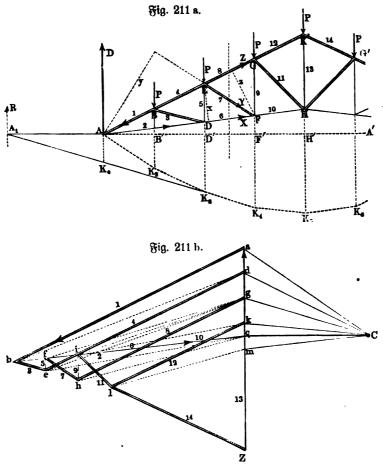
handene Reaktion um cO, und diese Bergrößerung ist in B gleich 1c. Für irgend einen rechts von E gelegenen Querschnitt, z. B.  $\alpha \beta$ , kommt zu der bereits vorhandenen Transversalkraft durch die bewegliche Kraft die abwärts wirkende Kraft  $cO-P_1$  hinzu. Sehen wir die nach aufwärts gerichtete Araftrichtung als die positive an, so wird hiernach die Transversalkraft in allen Querschnitten zwischen E und mn, für welche die Mittelkraft der bereits vor= handenen äußeren Kräfte nach oben gerichtet ist, um  $cO - P_1 = c1$  vermindert, in den Querschnitten zwischen mn und B dagegen, für welche die Mittelkraft der bereits vorhandenen äußeren Kräfte nach unten gerichtet ist, um denselben Wert c1 in absoluter Hinsicht vergrößert. Mit dem Fortschreiten von  $P_1$  nimmt cOab, während sich c1 vergrößert. Je näher also  $P_1$  dem in Betracht gezogenen Querschnitt kommt, desto größer wird c1, und diese Anderung der Transversaltraft in  $\alpha\beta$  erreicht ihr Maximum, sobald  $P_1$  in den fraglichen Quer= schnitt rudt. Überschreitet jest die Last  $P_1$  den Querschnitt  $\alpha\beta$ , ist sie also 3. B. nach E2 gekommen, so erfahren die in den Querschnitten von A bis mn auftretenden Transversalfräfte, welche von den vorhandenen Belaftungen herrühren und nach oben gerichtet sind, eine Vermehrung um cO, während die in den Querschnitten von mn bis E, wirksamen Transversalkräfte in absoluter Hinsicht um benselben Wert co vermindert werden, da deren Resul= tante nach unten gerichtet ist. Auch diese Anderung war am größten, als sich die Last in dem in Betracht gezogenen Querschnitt befand. **Siernach** tritt in den einzelnen Querschnitten, sobald die Last darüber fortgeht, eine plögliche Anderung der zugehörigen Transversaltraft ein, indem die vor dem gefährlichen Querschnitte gelegenen Querschnitte eine Berminberung ihrer Transversaltraft erleiben, bis die Laft an den betreffenden Querschnitt ge= langt, in welchem Augenblicke die größte Berminderung sich ploglich in die größte Bermehrung umsett, d. h. für diese Querschnitte springen die Transversalfräfte von ihrem Minimal = zu ihrem Maximalwerte. Für die Quer= schnitte, welche hinter dem gefährlichen liegen, tritt das umgekehrte Berhalten ein, indem beim Überschreiten der Last der Maximalwert der Transversalkraft sich plöglich in seinen Minimalwert verwandelt.

Da beim Bewegen der Last  $P_1$  die Summe der Transversalkräfte sür die vor dem gefährlichen Querschnitte gelegenen Querschnitte kleiner, für die nach demselben gelegenen aber größer wird, der gefährliche Querschnitt aber jederzeit die Stelle einnimmt, sür welche diese Summe gleich Rull ist, so solgt darauß, daß der gefährliche Querschnitt der von dem einen Ende herkommenden Last entgegenrückt. Sodald sich Last und gefährlicher Querschnitt gestrossen, dewegt sich derselbe mit der Last vorwärts, überschreitet mit ihr seine ursprüngliche Lage und bleibt mit derselben bis zu der Stelle verbunden, wo er mit der von der entgegengesetzen Seite herkommenden Last zusammenstressen würde. Bon hier auß bewegt sich der gefährliche Querschnitt wieder zurück und erreicht seine ursprüngliche Lage in dem Augenblicke, wo die Last den Balten verläßt.

Wird der Kräfteplan der mobilen Last mit dem der stetig verteilten und der konzentrierten Belastung in gehöriger Beise verbunden, so lassen sich die Gesamt-Transversalkräfte, sowie das Moment der biegenden Kräfte für jeden

Querschnitt auf leichte Weise bestimmen, sowie sich dann auch die Querschnitte des Baltens ergeben, zwischen welchen der gefährliche Querschnitt hin= und hergeht.

11. Konstruktive (graphostatische) Behandlung eines Dachbinders. Die graphostatische Behandlung des ersten, der in Nr. 7 berechneten Dachbinder zeigt Fig. 211. Die früher für jedes Feld angenommene Belastung  $\frac{Q}{8}$  ist gleich P geseich, und das Kräftepolygon  $ad\ldots m$  in Fig. 211 b gezeichnet worden.



Wegen der gleichmäßigen Verteilung der Belastung auf beide Hälften des Dachbinders sind die Auflagerreaktionen gleich der halben Belastung und es ist demnach in A eine auswärts wirkende Kraft gleich  $\frac{7}{2}P = ca$  wirksam. Man zerlege ca nach Kichtung von BA und DA, indem

man ab//BA und cb//DA zieht. Denkt man die Pfeile der Komponenten in die Stangenverbindungen eingetragen, so ersieht man, daß BA auf Druck, AD auf Zug in Anspruch genommen wird. An dem Knoten B wirken jest die beiden Kräfte 1 und P, welche sich zur Resultante bd vereinigen. Diese wird zerlegt nach Richtung BE und BD, wodurch sich die Komponenten de und be, welche Druckkräfte sind, ergeben. Die an dem Knoten D wirksamen Kräfte 2 und 3 werden zur Mittelkraft ec vereinigt und dann nach Richtung von DE und DF zerlegt, wodurch die Zugkräfte ef = 5 und fc=6 entstehen. An dem Anoten E vereinigt sich 4, 5 und P zu fg, indem zuerst P mit 4 zu eg und eg mit ef zu fg vereinigt wird. Diese Kraft wird nach Richtung von EG und EF zerlegt, wodurch die Druckfräfte 7 und 8 entstehen. Die Bereinigung von 7 und 6 zu he wird nach Rich= tung von FG und FH zerlegt, wodurch sich die Zugkräfte hi=9 und ic = 10 ergeben. Die Bereinigung von 8, 9 und P liefert die Kraft ikan dem Knoten G, welche nach Richtung von GK und GH zerlegt, die Drudfräfte il = 11 und lk = 12 liefert. Für den Knoten K vereinigt man 12 und P zur Kraft Im und zerlegt diese nach Richtung von KH und KG', so entsteht die Drudtraft lZ = 14 = lk und die Zugkraft mZ = 13. Auf der anderen Seite der Figur erleiden die entsprechend gelegenen Stangen dieselbe Inanspruchnahme wie die für die erste Hälfte bestimmten Stangen.

Man mähle den Bol C im Kräftepolygon so, daß Cc gleich der Kräfte= einheit, ziehe die Strahlen von C nur nach den außeren Kräften und konstruiere das denselben zugehörige Seilpolygon, dessen Schlußseite parallel mit Cc ober mit AA' ausfällt, dann geben die Ordinaten im Seilpolygone die Momente der auf den betreffenden Querschnitt einwirkenden äußeren Aräfte. Wir denken ein Jeld des Trägers durchschnitten, den rechts liegenden Teil der Figur entsernt und in den drei durchschnittenen Stangen die Krafte Z, Y, X angebracht, welche das gestörte Gleichgewicht wieder herstellen. werbe zur Berechnung der drei Kräfte Z, Y, X, den Bemerkungen auf S. 363 gemäß, der Momentenpunkt in F, A und E angenommen, so ist für F das Moment der äußeren Kräfte gleich  $F'K_4$ , und die Resultante R hat ihren Angriffspunkt in  $A_1$ . Es muß bemnach R .  $A_1F'=Zz=F'K_4$ sein, da die Kräfte Y und X verschwinden, unter s den Arm Z in Bezug auf F verstanden. Mißt man nun e auf dem Längenmaßstab, so ergiebt sich  $Z=rac{F'K_4}{s}$ , und zwar muß Z dem in der Figur angebrachten Pfeile entgegen wirksam sein, b. h. Z stellt einen Druck vor. Für E als Momentenpunkt ist R .  $A_1D'=X$  .  $x=D'K_3$ , daher  $X=rac{D'K_3}{x}$ , und zwar stellt diese Kraft eine Zugspannung dar. Für A als Momentenpunkt ist R .  $AA_1 = Y$  . y $=AK_0$ , der Ahnlichkeit der Dreiecke gemäß, daher  $Y=rac{AK_0}{y}$ , für welche Rraft der Pfeil wiederum umgebreht werden muß, da FE auf Druck bean= sprucht wird. In ähnlicher Weise lassen sich mittels ber Momentenmethode die inneren Kräfte für die verschiedenen Felder berechnen, bloß für die Stangen  ${\it AB}$  und  ${\it AD}$  wird man zweckmäßigerweise die oben durchgeführte Methode der Zerlegung anwenden.

In der Figur sind diejenigen Stangen, welche einen Druck zu erleiden haben, mit doppelten Linien ausgezogen. Als Einheiten wurden benugt: für die Längenabmessungen  $\frac{1}{8}$  cm  $= 1\,\mathrm{m}$ , für die Belastungen  $1\,\mathrm{cm} = 4500\,\mathrm{kg}$ . Die auf jeden Knoten wirtende Last P ist nach dem Krästepolygon gleich  $Oa = \frac{9}{3}\,\mathrm{cm}$ , also gleich  $3000\,\mathrm{kg}$ , und die gemeinschaftliche Womentendasse  $Cc = 3\frac{1}{3}\,\mathrm{cm}$  bezeichnet deshalb  $15000\,\mathrm{kg}$ . Ferner ergiebt sich aus der Figur:  $F'K_4 = 2\,\mathrm{cm}$ ,  $D'K_3 = 1.6\,\mathrm{cm}$ ,  $AK_0 = 0.77\,\mathrm{cm}$ ,  $x = 1\,\mathrm{cm}$ ,  $y = 2\frac{5}{9}\,\mathrm{cm}$ ,  $x = 1\frac{1}{3}\,\mathrm{cm}$ . Multipliziert man diese Abmessungen dem Längenmaßstade gemäß mit  $x = 1000\,\mathrm{cm}$ ,  $x = 1000\,\mathrm{cm}$ , x = 10

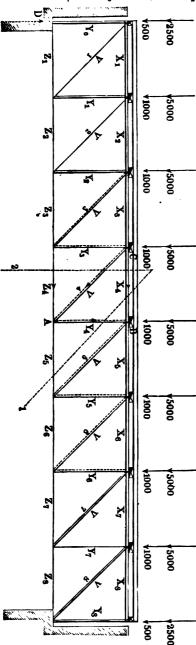
$$X = \frac{72000}{3} = 24000 \,\mathrm{kg}; \quad Y = -\frac{34500}{7\frac{2}{5}} = -4500 \,\mathrm{kg};$$
  
 $Z = -\frac{90000}{4} = -22500 \,\mathrm{kg}.$ 

Die legten drei Werte lassen sich durch Abmessen der Linien  $6 = cf = 5\frac{1}{3}$  cm, 7 = fh = 1 cm und 8 = hg = 5 cm direkt erhalten, wenn man diese Abmessungen dem Belastungsmaßstade gemäß mit 4500 multipliziert.

Berechung eines Brudentragers. Zwei Fachwerkträger, aus quadratischen Felbern mit einfachem diagonalen System bestehend, von denen ber eine in Fig. 212 (a. f. S.) bargestellt ist, tragen die Bahn einer Brücke. Die Belaftung besteht hier aus einer konstanten, dem Gewicht der Konstruktion entsprechenden, und aus einer veränderlichen Last, von einem Bahnzug, Menschengebränge 2c. herrührend. Die konstante Last betrage 1000 kg und die veränderliche 5000 kg auf jeden Meter Länge. Diese ist auf die beiden Fachwerksträger gleichmäßig verteilt anzunehmen, so daß also auf jeden berselben  $\frac{1000}{2}$ kg und  $\frac{5000}{2}$ kg für den laufenden Meter Länge in Rechnung zu bringen find. Beträgt die Breite eines Felbes in jedem der beiden Träger 2 m, so hat also jedes Feld 1000 kg konstante und 5000 kg veränderliche Belastung auszuhalten, woraus sich für jeden der Knotenpunkte eine Belastung von  $\frac{1000}{2}\,\mathrm{kg}$  und  $\frac{5000}{2}\,\mathrm{kg}$  ergiebt. Dies ist die wirkliche Maximalbelastung der beiden Endpunkte des Trägers, mährend die übrigen Anotenpunkte im Maximum eine Belastung von 1000 kg und 5000 kg zu tragen haben.

Um die einzelnen Belastungen vom Werte 5000 unterscheiden zu können, geben wir ihnen die Marken, mit denen die unter ihnen liegenden Bertikalsstangen  $(Y_0, Y_1, \ldots)$  bezeichnet sind (vergl. Fig. 212), und schreiben überdies  $\frac{1}{2}.5000_0$  und  $\frac{1}{2}.5000_s$  für 2500 an erster und letzter Stelle. Legt man den Drehpunkt in das Auslager rechts, so gilt zunächst sür [D] die Momentensgleichung:

$$D.16 = 1000 (2 + 4 + 6 + 8 + 10 + 12 + 14 + \frac{1}{2}.16) + 5000_7.2 + 5000_6.4 + 5000_3.6 + 5000_4.8 + 5000_3.10 + 5000_2.12 + 5000_1.14 + 5000_6.\frac{1}{2}.16.$$



Man sieht sosort, daß der Fortssall jedes Gliedes der Gruppe 5000 den Wert von D verringert, d. h. Derhält bei voller Belastung seinen größten Wert (Maximum), und es ist

$$D_{\text{Max}} = 24\,000\,\text{kg}.$$

Um ferner z. B.  $[X_4]$ ,  $[Y_4]$ ,  $[Z_5]$  zu bestimmen, benutzt man den Schnitt 1. Man hat für A als Drehpunkt:

$$X_4 \cdot 2 + D \cdot 8 - 1000 (2 + 4 + 6 + \frac{1}{2}8) - 5000_3 \cdot 2 - 5000_2 \cdot 4 - 5000_1 \cdot 6 - 5000_0 \cdot \frac{1}{9} \cdot 8 = 0.$$

Setzt man für D ben zuerst ents widelten Wert ein, so hat man

$$X_4 \cdot 2 = -1000 \cdot 32 + 1000 \cdot 16$$
  
 $-5000_7 \cdot 1 - 5000_6 \cdot 2$   
 $-5000_5 \cdot 3 - 5000_4 \cdot 4$   
 $-5000_3 \cdot (5-2) - 5000_2 \cdot (6-4)$   
 $-5000_1 \cdot (7-6) - 5000_0 \cdot \frac{1}{2} \cdot (8-8)$ .

Man sieht wieder sosort, daß der Fortfall jedes Gliedes der Gruppe 5000 den Zahlenwert von X4, welcher negativ (Druck) ist, verringert, so daß auch X4 bei voller Belastung seinen größten Wert erhält, und es ist

$$(X_4)_{\text{Max}} = -48\,000\,\text{kg}.$$

Ebenso sindet man mit Hülfe des Drehpunktes B, daß  $[Z_5]$  bei voller Beslastung seinen größten Wert (Zug) hat, und es ist

$$(Z_5)_{Max} = + 48000 \,\mathrm{kg}.$$

Zur Berechnung von  $[Y_4]$  müßte man nach der Ritterschen Regel den Schnittpunkt der Geraden von  $[X_4]$  und  $[Z_5]$  als Drehpunkt wählen. Dies geht nicht an, weil diese Geraden parallel sind. Statt dessen kann man unter Benutzung der Werte von  $[X_4]$  oder  $[Z_5]$  den Drehpunkt auf der Geraden

von  $[Z_5]$  oder  $[X_4]$  nehmen, d. B. in C. Da  $[Y_4]$  vertikal liegt, so kann man statt bessen auch einsach die Summe der Bertikalkräfte bilden. Es ist dann:

$$D + Y_4 = 1000 \cdot 3\frac{1}{2} + 5000_3 + 5000_2 + 5000_1 + \frac{1}{2} \cdot 5000_0.$$

Bei Einführung des Wertes von D erhält man:

$$\begin{array}{l} Y_4 = -1000 \cdot \frac{1}{2} - 5000_7 \cdot \frac{1}{8} - 5000_6 \cdot \frac{2}{8} - 5000_5 \cdot \frac{3}{8} - 5000_4 \cdot \frac{4}{8} \\ + 5000_8 \cdot (1 - \frac{5}{8}) + 5000_2 \cdot (1 - \frac{6}{8}) + 5000_1 \cdot (1 - \frac{7}{8}) \\ + 5000_6 \cdot \frac{1}{2} \cdot (1 - \frac{8}{8}). \end{array}$$

Bei voller Belastung ergiebt sich zunächst:

$$Y_4 = -3000 \, \text{kg}.$$

Dieser Wert ist aber hier durchaus nicht das Maximum von Y4.

Die Belastungen der Gruppe 5000 treten, soweit sie von der rechten Seite des Trägers stammen, mit negativem Zeichen, und soweit sie von der Iinken Seite des Trägers stammen, mit positivem Zeichen auf. Dem=nach läßt sich der negative Wert von  $Y_4$  steigern, wenn mehrere oder alle Belastungen der Gruppe 5000 links von AB fortsallen, und man erhält

$$Y_4 = -6750 \,\mathrm{kg}$$

bei unbelasteter linker und voll belasteter rechter Seite. Bei unbelasteter rechter und voll belasteter linker Seite ergiebt sich

$$Y_4 = +3250 \, \text{kg}$$
.

Die Spannung  $[Y_4]$  hat also nicht bei voller Belastung ihren größten Wert, sie ist eine Druckspannung, wenn die unbelastete Brücke von rechts aus belastet wird, mit dem Maximum  $6750 \, \mathrm{kg}$  und eine Zugspannung, wenn die unbelastete Brücke von links aus belastet wird, mit dem Maximum  $3250 \, \mathrm{kg}$ .

Die Bewegung einer Last von rechts nach links und die Bewegung einer Last von links nach rechts über die Brücke veranschaulicht diese Beziehungen.

Um etwa noch  $[V_4]$  zu berechnen, benugt man den Schnitt 2. Der Schnittpunkt von  $[X_4]$  und  $[Z_4]$  läge wieder im Unendlichen, so daß er als Drehpunkt unbrauchbar ist.

Wählt man den linken Auslagerpunkt als Drehpunkt, so kommt  $[Z_4]$  nicht in Frage, und man hat zunächst den Abstand des Drehpunktes von  $[V_4]$  festzustellen.

Da die Diagonale eines der Quadrate des Gitters  $2\sqrt{2}\,\mathrm{m}$  ift, so ist dieser Abstand  $4\sqrt{2}\,m$ .

Demnach gilt:

$$+4\sqrt{2} \cdot V_4 + X_4 \cdot 2 + 1000 (6 + 4 + 2) + 5000_3 \cdot 6 + 5000_2 \cdot 4 + 5000_1 \cdot 2 = 0.$$

Rach Einführung von X4 erhält man:

$$\begin{array}{l} \frac{1}{2}\sqrt{2} \cdot V_4 = 500 + 5000_7 \cdot \frac{1}{8} + 5000_6 \cdot \frac{2}{8} + 5000_5 \cdot \frac{3}{8} + 5000_4 \cdot \frac{4}{8} \\ - 5000_8 \cdot \frac{3}{8} - 5000_2 \cdot \frac{2}{8} - 5000_1 \cdot \frac{1}{8} \end{array}$$

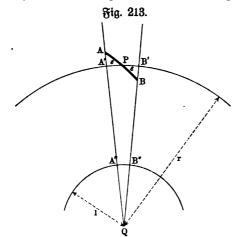
Der Wert  $+\frac{1}{2}\sqrt{2}$ .  $V_4$  stimmt überein mit -  $Y_4$  und demnach gelten für  $V_4$  ähnliche Beziehungen wie für  $Y_4$ . Bei unbelasteter linker und belasteter rechter Seite erhält  $V_4$  sein Maximum als Zug im Werte von ungefähr

 $9550\,\mathrm{kg}$ , bei unbelasteter rechter und belasteter linker Seite erhält  $V_4$  sein Maximum als Druck im Werte von ungefähr  $4600\,\mathrm{kg}$ .

Die weitere Rechnung bietet feine Schwierigkeiten.

13. Das Potential der konzentrisch=homogen-geschichteten Angel bei Geltung des Newtonschen Gesetzes. Wenn die gegenseitige Einwirkung der Atome zweier starrer Körper durch das Newtonsche Gesetz bestimmt wird, wie es für Körper der Außenwelt der Fall ist, so wirkt an jedem der beiden Körper ein System von unendlich=vielen Kräften 1). Sind die beiden Körper konzentrisch=homogen=geschichtete Kugeln, wie es dei den Himmels=körpern angenähert zutrisst, so ist die Behandlung der entsprechenden Krast=systeme verhältnismäßig leicht durchzusühren.

Wir betrachten bazu einen solchen Körper, b. h. wir setzen voraus, baß uns eine Kugel vom Radius R gegeben ist, welche in n konzentrische



Schichten zerlegt werden kann, und zwar so, daß die einzelne Schicht homogen ist, während die Dichtigkeit von Schicht zu Schicht wechseln kann.

Die äußerste Schicht hat dann bei einer Dicke d den Inhalt  $\frac{4}{3}R^3\pi$   $-\frac{4}{3}(R-d)^3\pi = 4R^2d\pi - 4Rd^2\pi$   $+\frac{4}{3}d^3\pi$ , so daß  $4\pi R^2d$  bei kleinem d die erste Annäherung dieses Inshaltes darstellt.

Die Masse dieser Schicht lätzt sich bei einer Dichtigkeit  $\delta$  durch  $4\pi R^2 d\delta$  außbrücken.

Zu einem unendlich-kleinen, bei P gelegenen Flächenteilchen f ber äußeren Begrenzung einer solchen

Schicht gehört dann ein Körperteilchen von der Masse  $fd\delta$ . Steht dieses mit einem materiellen Punkte Q von der Masse  $\mu$  in gegenseitiger Einwirkung nach dem Newtonschen Gesetze, so hat die entsprechende Kraft für PQ=r den Wert

$$k \cdot \frac{(fd\delta)\mu}{r^2}$$
.

Der Bau dieses Ausdrucks, in welchem nur  $\frac{f}{r^2}$  für die einzelnen Körpersteilchen der Schicht veränderlich ist, legt eine zweckmößige Beranschaulichung nahe. Schlägt man, wie Fig. 213 andeutet, um Q mit r eine Kugel, welche f in P unter dem Winkel  $\varepsilon$  schneidet, so hat die Centralprojektion (entsprechend A'B') von f (entsprechend AB) aus Q als Centrum auf diese Kugel den Wert  $f\cos\varepsilon$ .

<sup>1)</sup> Bergl. bazu bes Berfassers "Beiträge zur Theorie ber centrobynamischen Körper", Braunschweig, Programm, 1892.

Reduziert man diese Projektion  $f\cos\varepsilon$  auf eine Einheitskugel vom Mittelspunkte Q, so hat diese reduzierte Projektion (entsprechend A''B'') wegen der Ühnlichkeit der Abbildungen den Wert:

$$\frac{f\cos\varepsilon}{r^2}$$
.

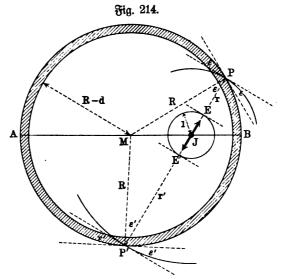
Wir betrachten nun zunächst, wie es Fig. 214 zeigt, eine Schicht in ihrer gegenseitigen Einwirkung mit einem materiellen Punkte I, der in ihrem Hohls

raume liegt. Orbnet man bem bei Pgelegenen Flächensteilchen f burch Centralsprojektion in Bezug auf das Centrum J das bei Pgelegene Flächenteilchen f' zu, so sind die Fig. 213 entsprechenden Flächen auf der Einheitskugel um J als Gegenflächen einander gleich, d. h. man hat:

$$\frac{f\cos\varepsilon}{r^2} = \frac{f'\cos\varepsilon'}{r'^2}.$$

Da außerdem  $\varepsilon = \varepsilon'$  ift wegen der Gleichschenkligsteit von  $\triangle PMP'$ , so ist auch:

$$\frac{f}{r^2} = \frac{f'}{r'^2}.$$



Demnach sind die Kräfte, welche die bei P und P' gelegenen Körpersteilchen auf den materiellen Punkt in J ausüben, Gegenkräfte, d. h. sie heben sich auf. Da die ganze Schicht in solche Paare von Flächenteilchen f und f' zerlegt werden kann, so hat die Kraft, welche der gegenseitigen Einwirkung der ganzen Schicht und des materiellen Punktes in J entspricht, den Wert 0, d. h. die Schicht und ein in ihrem Innenraum gelegener materieller Punkt beeinflussen sich überhaupt nicht.

Um nun ferner den Einfluß einer Schicht auf einen äußeren Kunkt U zu bestimmen (vergl. Fig. 215 a. f. S.), ziehen wir den Satz heran, daß PU und PJ in dem bestimmten Berhältnisse BU:BJ stehen (Kreis des Apollonius), wenn A, J, B, U harmonische Kunkte sind. Bestimmt man also zu U den Kunkt J so, daß A, J, B, U harmonische Kunkte sind, so gilt für

$$PU = \overline{r}$$
 und  $P'U = \overline{r}$ , falls  $\frac{BU}{BJ} = \lambda$  ift,  $\overline{r} = r \cdot \lambda$  und  $\overline{r} = r' \cdot \lambda$ .

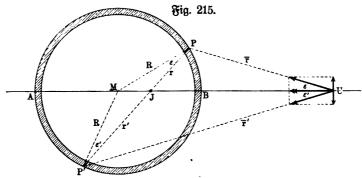
Die Körperelemente, welche bei P und P' bezw. zu den Flächenelementen f und f' gehören, liefern also in ihrer gegenseitigen Einwirkung mit dem materiellen Hunkte U, bezw. Kräste vom Werte:

$$k\,\frac{(fd\,\delta)\,\mu}{(\bar r)^2}=k\,\frac{(fd\,\delta)\,\mu}{r^2}\cdot\frac{1}{\lambda^2}\quad\text{unb}\quad k\,\frac{(f'd\,\delta)\,\mu}{(r')^2}=k\,\frac{(f'd\,\delta)\,\mu}{r'^2}\cdot\frac{1}{\lambda^2}.$$

Diese Kraftwerte sind einander gleich, wenn  $\frac{f}{r^2} = \frac{f'}{r'^2}$  ist, d. s. wenn man f und f' wiederum durch Centralprojektion aus J abgrenzt.

Setzt man dieses fest, so sind in den Geraden PU und P'U Kräfte von gleichem Werte nach dem Parallelogrammgesetze zu vereinigen.

Da MJ.  $MU=R^2$ , d. h.  $\frac{MJ}{R}=\frac{R}{MU}$  ist, so ist  $\triangle JMP \sim \triangle PMU$ , weil diese Dreiede außerdem im  $\angle PMU$  übereinstimmen, und demnach ist  $\angle PUM=\varepsilon$ ; ebenso ist  $\angle PUM=\varepsilon'$ . Da also  $\angle PUM=\angle PUM$ 



ist, so zerstören sich die Komponenten der Kräfte in U, welche senkrecht zu UM sind, während sich die Komponenten auf UM addieren und die Kraft

$$2 k \frac{(fd\delta)\mu}{r^2} \cdot \cos \varepsilon \cdot \frac{1}{\lambda^2}$$

liefern, die von irgend einem auf UM gelegenen Puntte ausgehend gedacht werden kann.

Da  $\frac{f\cos\varepsilon}{r^2}$  die Centralprojektion von f auf die Einheitskugel aus J ist, so läßt sich die Resultante der P und P' entsprechenden Kräfte herleiten, wenn man die Centralprojektion von f oder von f' auf die Einheitskugel mit der Konstante  $2 k \frac{d \delta \mu}{12}$  multipliziert.

Legt man nun durch J irgend eine Chene, so zerlegt diese die gegebene Kugel in zwei Kalotten, deren Centralprojektionen auß J auf die Einheitstugel einander gleich und zwar gleich der halben Oberfläche  $(2\pi)$  der Einsheitskugel sind. Zerlegt man die eine Kalotte in lauter Elemente f und ordnet man jedem dieser Elemente f durch Centralprojektion auß J ein Element f' zu, so sallen die Elemente f' der anderen Kalotte auß.

Demnach entspricht ber gegenseitigen Einwirtung ber ganzen Rugelsschicht und des materiellen Punktes U eine in der Geraden UM gelegene Kraft, deren Wert erhalten wird, indem man die Summe  $2\pi$  der Centralsprojektionen aller Elemente f oder aller Elemente f' aus J auf die Einheitsskagel mit der Konstante  $2k\frac{d\delta\mu}{ds}$  multipliziert.

Diese Kraft hat also ben Wert:

$$K = k \cdot \frac{4\pi d\delta\mu}{\lambda^2}.$$

Da  $\lambda=rac{BU}{BJ}=rac{PU}{PJ}$  wegen der Ähnlichkeit von riangle PMJ und riangle MUP

ben Wert  $\frac{MU}{R}$  hat, so erhält man für  $MU=\varrho$ :

$$K = k \cdot \frac{(4 \pi R^2 d \delta) \cdot \mu}{\varrho^2} \cdot$$

Bezeichnet man die Masse der Schicht burch m, so ist:

$$K = k \frac{m \mu}{\rho^2},$$

d. h. die Kraft entspricht zwei materiellen Punkten von den Massen m und  $\mu$  und dem Abstande  $\varrho = MU$ .

Denkt man sich also die Masse m der Kugelschicht in ihrem Mittelpunkte M verdichtet, so entspricht die Kraft K der gegen=seitigen Einwirkung zweier materieller Punkte M und U bezw. von den Massen m und  $\mu$ .

Für weitere Anwendungen ist noch die Bemerkung wichtig, daß jede Ebene durch J die Kugelschicht in zwei Teile von gleicher gegenseitiger Einswirkung mit U zerlegt. Führt man im besondern die Ebene durch J senksrecht zu UM, so bemerkt man, daß der von U aus sichtbare Teil und der von U aus unsichtbare Teil der Kugelschicht zwei solche Teile sind.

Hat man nun eine konzentrisch=homogen=geschichtete Kugel, so ist für einen materiellen Punkt U, der außerhalb liegt, die Kraft K der gegen= seitigen Einwirkung leicht zu bestimmen. Zerlegt man die Kugel in beliebig dünne Schichten und denkt man die Massen der einzelnen Schichten in deren Mittelpunkten, welche mit dem Mittelpunkt M der Kugel zusammenfallen, verdichtet, so erhält man für  $UM = \rho$ 

$$K=k\frac{m\mu}{\varrho^2},$$

falls man jett die Summe der Massen der einzelnen Schichten, d. h. die Masse der Kugel mit m bezeichnet. Kückt U auf die Kugelobersläche, deren Kadius wieder R sein mag, so ist  $\varrho=R$ . Bezeichnet man die mittlere Dichtigkeit der Kugel mit  $\delta$ , so ist  $m=\frac{4}{3}\pi R^3\delta$  und man hat

$$K = k \frac{(\frac{4}{3} \pi R^3 \delta) \mu}{R^2} = (k \frac{4}{3} \pi \delta \mu) \cdot R.$$

Für einen materiellen Punkt J im Innern der Rugel, bestimmt man K, indem man durch J eine konzentrische Rugel legt. Für die Schichten, die außerhalb dieser Hülfskugel liegen, ist J ein Punkt im Innern, so daß für ihre Gesamtheit K=0 ist; für die Schichten, die innerhalb dieser Hügel liegen, ist J ein äußerer Punkt, so daß man die Massen der innerhalb der Hülfskugel gelegenen Schichten in dem Mittelpunkte verdichtet denken kann.

Sat die gesamte Maffe innerhalb der Hulfskugel die mittlere Dichtigkeit  $\delta'$ , so ist diese für  $MJ = \varrho$  vom Werte

und bemnach hat man 
$$K = k \frac{(\frac{4}{8} \pi \varrho^8 \delta') \mu}{\varrho^2} = (\frac{4}{8} k \pi \delta' \mu) \cdot \varrho.$$

Damit sind die Anfage auf S. 162 u. f., welche auch ben Entwide= lungen auf S. 280 u. f. zu Grunde liegen, gerechtfertigt.

Gemäß diesen früheren Betrachtungen sind die Potentiale für U und J

demnach bezw.

$$-\frac{km\mu}{\varrho}\quad \text{und}\quad \tfrac{1}{2}(\tfrac{4}{3}k\pi\delta'\mu)\;.\;\varrho^2.$$

Das erste bedeutet die Arbeit, welche erforderlich ist, um U aus seiner Lage (q) ins Unendliche zu bewegen, das zweite bedeutet die Arbeit, welche erforderlich ist, um J aus seiner Lage (q) in den Mittelpunkt der Kugel zu bewegen.

Soll auch für einen Bunkt J die Arbeit berechnet werden, welche er= forderlich ist, um ihn ins Unendliche zu bewegen, so verfährt man folgender= maßen.

Wäre der materielle Punkt von der Oberfläche der Rugel nach deren Mittelpunkt zu bewegen, so hatte die entsprechende Arbeit, da d die mittlere Dichtigkeit der ganzen Rugel bezeichnet, den Wert

$$\left(\frac{2}{3}k\pi\delta\mu\right)R^2$$
.

Demnach hat die Arbeit für eine Bewegung von der Oberfläche bis zur Stelle (o) von J ben Wert

$$(\frac{2}{3} k \pi \delta \mu) R^2 - (\frac{2}{3} k \pi \delta' \mu) \varrho^2.$$

Mit umgekehrtem Borzeichen stellt letzterer Ausbruck die Arbeit bar für eine Bewegung von der Stelle (e) bis zur Oberfläche, mahrend die Arbeit für eine Bewegung von der Oberfläche bis ins Unendliche den Wert hat

$$-\frac{km\mu}{R} = -k\frac{(\frac{4}{3}R^3\pi\delta)\mu}{R} = -\frac{4}{3}k\pi\delta\mu$$
.  $R^2$ .

Demnach ist die gesuchte Arbeit A gegeben als

$$\mathfrak{A} = (\frac{2}{3}k\pi\delta'\mu)\varrho^2 - (2k\pi\delta\mu)R^2.$$

Da sich dieser Ausdruck A von dem Botential für J nur durch eine Konstante unterscheidet und da die Betrachtungen auf S. 280 u. f. bestehen bleiben, wenn man dort alle Potentialwerte um dieselbe Konstante vermehrt, so pflegt man wohl auch A als Potential für J zu bezeichnen.

Man hat dann den Borteil, daß die Botentiale für U und für J durch eine Definition umfakt werben.

If  $\delta = \delta'$ , wie es unter anderem bei einer homogenen Bollfugel ber Fall ist, so ist einfacher

$$\mathfrak{A} = (2 k\pi \delta \mu) \left[ \frac{1}{8} \mathbf{Q}^2 - R^2 \right].$$

Für eine homogene Hohltugel von endlicher Wandstärke, welche durch die Radien R und R' begrenzt wird, gilt in Bezug auf einen Punkt J im Innern ihrer Masse folgendes.

Würde noch eine Kugel vom Radius R' in die Höhlung eingesetzt, so erhielte man wieder das vorige Ergebnis. Da J für diese Kugel ein äußerer Punkt ist, so ist das Potential dieser Kugel in Bezug auf J

$$-k\frac{(\frac{4}{3}R'^3\pi\delta)\mu}{\varrho}$$

und bemnach bezeichnet

$$\mathfrak{A} = (2 k \pi \delta \mu) \left[ \frac{1}{3} \varrho^2 - R^2 \right] + k \frac{(\frac{4}{3} R'^3 \pi \delta) \mu}{\varrho}$$
$$= (2 k \pi \delta \mu) \left[ \frac{1}{3} \varrho^2 - R^2 + \frac{2}{3} \frac{R'^3}{\varrho} \right]$$

die Arbeit, welche hier erforderlich ist, um J ins Unendliche zu bewegen.

Liegt J im Hohlraume der Kugel, so ist für die Bewegung dis zur Oberfläche der Kugel vom Radius R' keine Arbeit zu leisten, während von da an die vorige Betrachtung gilt. Man hat demnach die vorige Formel für  $\varrho = R'$  anzusesen, d. h. man hat

$$\mathfrak{A} = (2 k\pi \delta \mu) [R'^2 - R^2].$$

Für einen Bunkt U ist nichts hinzuzufügen.

Im Sinne vorstehender Betrachtungen spricht man auch von dem Selbstspotential einer Augel und versteht darunter die Arbeit, welche nötig ist, um die einzelnen konzentrischen Schichten der Augel von außen dis zum Mittelpunkte der Reihe nach ins Unendliche zu bewegen.

Um diese Arbeit für eine homogene Augel zu bestimmen, betrachten wir eine Augel vom Nadius x und der Dichtigkeit  $\delta$ , auf welcher eine konzentrische Schicht von gleicher Dichtigkeit  $\delta$  lagert. Für einen materiellen Punkt der Schicht von der Masse  $\mu$  ist das Potential ( $\varrho = x$ ), falls m die Masse der Augel bezeichnet,

$$-k\frac{m\mu}{r}$$

und bemnach für bie ganze Schicht, falls d beren Dicke ift,

$$-\frac{km(4x^2\pi d.\delta)}{r}.$$

Ersest man noch m durch  $\frac{4}{3}x^3\pi\delta$ , so erhält jenes Potential den Wert  $-k\frac{16}{9}\pi^2\delta^2x^4$ . d.

Ferlegt man die homogene Kugel in n Schichten von der Dicke d, so ist beim Abtragen dieser Schichten der Reihe nach für x zu setzen R-d, R-2d, ...  $R-\overline{n-1}d$ , R-nd=0.

Die Summation  $(R = n \cdot d)$  ergiebt für das gesuchte Selbstpotential

$$-k_{\frac{16}{15}}\pi^2\delta^2R^5 = -k_{\frac{4}{8}}\frac{(\frac{4}{8}R^3\pi\delta)^2}{R}\cdot\frac{3}{5}.$$

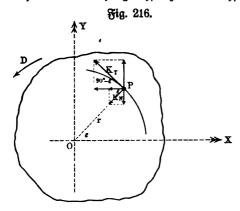
Bezeichnet man die Masse der Augel durch M, so geht dieser Wert über in

$$-\frac{3}{5}k\,\frac{M^2}{R}.$$

Diese Arbeit entspricht auch, bei umgekehrtem Borzeichen, bem umsgekehrten Borgange, b. h. ber Berdichtung der zerstreuten Masse M zu einer Kugel insolge der gegenseitigen Massennziehung nach Rewtons Gesetz.

Die Übertragung der Untersuchung auf zwei Rugeln bietet keine Schwierigkeit.

14. Die Effektivkräfte bei der Achsendrehung starrer Körper. Wir wählen die Drehungsachse zur Z-Achse eines dreiachsigen rechtwinkligen



Roordinatenspstems und legen zunächst durch einen beliedigen Punkt P von der Masse  $\mu$ , der dem Körper angehört, eine Ebene, parallel zur XY-Ebene. In dieser Ebene, welche Fig. 216 darstellt, wirken an P in normaler und in tangentialer Richtung bezw. die Kräste  $[K_T]$  und  $[K_N]$ . Bei einer beschleunigten Bewegung entspricht  $[K_T]$  dem Drehungspsielle D, bei einer verzögerten Bewegung ist  $[K_T]$  umgekehrt gerichtet. Für die beschleunigte

Bewegung, welche Fig. 216 darstellt, liefert die Zerlegung von  $[K_T]$  und  $[K_N]$  nach den Achsen in deren Richtung die Kräfte

$$K_x = -K_N \cos \varepsilon - K_T \sin \varepsilon$$
  
 $K_y = -K_N \sin \varepsilon + K_T \cos \varepsilon$ .

Bei einer Winkelgeschwindigkeit o und einer Winkelbeschseunigung i ift (vergl. S. 242):

$$K_N = \mu r \varphi^2$$
 und  $K_T = \mu r \iota$ ,

falls OP = r geset wird, und demnach

$$K_x = -\mu \varphi^2 \cdot r \cos \varepsilon - \mu \iota \cdot r \sin \varepsilon$$
  
 $K_y = -\mu \varphi^2 \cdot r \sin \varepsilon + \mu \iota \cdot r \cos \varepsilon$ 

ober auch, da  $r\cos\varepsilon = x$  und  $r\sin\varepsilon = y$  ist,

$$K_x = - \mu \varphi^2 x - \mu \iota y$$
  
 $K_y = - \mu \varphi^2 y + \mu \iota x.$ 

Da Punkt P in der Richtung der Z=Achse keine Bewegung hat, so ist für ihn

$$K_{\bullet} = 0$$
.

Die Komponenten  $[K_x]$ ,  $[K_y]$ ,  $[K_z]$  am Punkte P, dessen Koordinaten x, y, z sind, liesern (vergl. S. 335) die Momente für die

$$X_{z}$$
Achje:  $z$  .  $K_{y}$  —  $y$  .  $K_{s}$  —  $\mu$   $\varphi^{2}yz + \mu \iota xs$   $Y_{z}$ Achje:  $x$  .  $K_{s}$  —  $z$  .  $K_{x}$  —  $+$   $\mu$   $\varphi^{2}xz + \mu \iota yz$   $Z_{z}$ Achje:  $y$  .  $K_{x}$  —  $x$  .  $K_{y}$  —  $r$  .  $K_{T}$  —  $\mu$   $\iota$   $r^{2}$ .

Da  $\varphi$  und  $\iota$  für alle Punkte des starren Körpers dieselben Werte haben, so gelangt man bei der Bereinigung der Effektivkräfte der einzelnen Punkte des Körpers zu dem Ergebnis:

$$X = \sum K_x = - \varphi^2 \sum \mu x - \iota \sum \mu y$$

$$Y = \sum K_y = - \varphi^2 \sum \mu y + \iota \sum \mu x$$

$$Z = \sum K_s = 0$$

$$M_x = - \varphi^2 \sum \mu y s + \iota \sum \mu x s$$

$$M_y = + \varphi^2 \sum \mu x s + \iota \sum \mu y s$$

$$M_s = - \iota \sum \mu r^2.$$

Bestimmt man die Koordinaten  $\xi$ ,  $\eta$ ,  $\xi$  für den Massenmittelpunkt des Körpers, so ist (vergl. S. 238) für  $\Sigma \mu = M$ 

$$M \cdot \xi = \Sigma \mu x$$
,  $M \cdot \eta = \Sigma \mu y$ ,  $M \cdot \zeta = \Sigma \mu z$ 

und man hat

$$X = -\varphi^{2}M\xi - \iota M\eta$$

$$Y = -\varphi^{2}M\eta + \iota M\xi$$

$$Z = 0$$

Die Größen  $\Sigma \mu xz$  und  $\Sigma \mu yz$ , welche in den Momenten  $M_x$  und  $M_y$  auftreten, heißen Deviationsmomente oder auch Centrifugalmomente, sie können kurz bezw. durch  $D_y$  und  $D_x$  bezeichnet werden.

Die Größe  $\Sigma \mu r^2$ , durch welche  $M_s$  bestimmt wird, ist das Trägheitssmoment des Körpers (vergl. S. 255) in Bezug auf die Z=Achse und mag daher durch  $\Sigma r_s$  bezeichnet werden.

Demnach hat man:

$$M_x = - \varphi^2 D_x + \iota D_y$$
 $M_y = + \varphi^2 D_y + \iota D_x$ 
 $M_s = - \iota \mathfrak{X} \mathbf{r}_s$ 

Ift die Fig. 216 entsprechende Bewegung verzögert, so tritt in den ents wickelten Formeln —  $\iota$  für +  $\iota$  ein.

Geht die Drehungsachse durch den Massenmittelpunkt (Schwerspunkt), so ist  $\xi=0$  und  $\eta=0$  und man hat

$$X = 0$$
,  $Y = 0$ ,  $Z = 0$  . . . . . 108 a)

Sat die Drehungsachse eine Lage, für welche  $D_x=0$  und  $D_y=0$  ist, so gilt

$$M_x = 0$$
,  $M_y = 0$ ,  $M_s = - \iota \mathfrak{Tr}_s$ . . . . 108b)

Sind die beiden Bedingungen der Formeln 108a) und 108b) erfüllt, so bleibt nur bestehen

$$M_s = -\iota \mathfrak{Tr}_s \quad \ldots \quad \ldots \quad 109$$

Bei gleichförmiger Drehung des Körpers ( $\iota=0$ ) gehen die alle gemeinen Gleichungen der Rr. 107 über in

$$X = -\varphi^2 M\xi$$

$$Y = -\varphi^2 M\eta$$

$$Z = 0$$

$$\lim_{x \to \infty} \begin{cases} M_x = -\varphi^2 D_x \\ M_y = +\varphi^2 D_y \\ M_z = 0 \end{cases} \cdot \cdot \cdot 110$$

Da bei gleichförmiger Drehung nur die Centripetalkräfte bezw. deren fingierte Gegenkräfte, d. h. die Centrifugalkräfte auftreten und da schon zu deren Bestimmung die Größen  $D_x$  und  $D_y$  nötig sind, so heihen diese Größen, welche aus theoretischen Gründen Deviationsmomente genannt werden, auch Centrifugalmomente.

Eine weitere Untersuchung zeigt, daß es durch jeden Punkt eines beliebig gestalteten starren Körpers mindestens drei auseinander senkrecht stehende Gerade giebt, für welche die drei Deviationsmomente

$$D_x = \Sigma \mu y \varepsilon$$
,  $D_y = \Sigma \mu x \varepsilon$ ,  $D_z = \Sigma \mu x y$ 

ben Wert Rull erhalten; fie beigen Sauptachfen bes Bunttes.

Bahlt man irgend eine dieser Geraden zur Drehungsachse, so gilt stets Formel Nr. 108 b.

Wählt man im besondern den Massenmittelpunkt als Schnittpunkt dreier solcher Geraden, so ist für jede dieser Geraden als Drehungsachse auch Formel 108 a in Geltung, d. h. das System der Effektivkräfte führt dann nur zu der Gleichung (veral. S. 255)

$$M_s = - \iota \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s$$

Jebe dieser drei Geraden heißt "eine freie Achse" des Körpers. Beil nämlich nach dem Principe von d'Alembert das System der äußeren, auf den Körper einwirkenden Kräfte, einschließlich der von etwaigen Besestigungen der Achse ausgehenden Reaktionen, dem Systeme der Effektivkräfte gleichwertig ist, so ist das System der äußeren Kräfte in diesem Falle M. gleichwertig, d. h. die Achse bedarf keiner Beseskigung, salls die äußeren Kräfte nur in dem Momente M. bestehen.

Diesen Fall stellen uns die Achsendrehungen der Himmelstörper (ansgenähert) dar.

Da man bei technischen Verhältnissen von der gegenseitigen Einswirkung der betrachteten Körper und der Erde nicht absehen kann, so ist hier stells das Gewicht der Körper als äußere Kraft in Rechnung zu stellen, und darum muß die Besessigung mindestens dieses im Gleichgewicht halten.

Diesen Fall stellt uns ein rotierender Kreisel, dessen Achse senkrecht auf dem Fußboden steht, angenähert dar — hier wirkt die Reibung auf den Fußsboden als verzögerndes Krastmoment.

Ahnliches gilt für Maschinenkörper mit stehenden Achsen, falls diese freie Achsen sind.

Bei den Körpern, welche die Technik verwendet, kann man die Lage der freien Achsen meist ohne weiteres angeben. Hat der Körper eine Symmetriesebene, so ist eine Gerade durch seinen Massenmittelpunkt, senkrecht zur Symsmetrieebene eine freie Achse. Wählt man nämlich die Symmetrieebene als XY=Ebene, so entspricht jedem Punkt  $P_1$  von der Masse  $\mu$  auf der einen Seite der Ebene je ein Punkt  $P_2$  von der Masse  $\mu$  auf der anderen Seite

ber Ebene und zwar so, daß  $P_1P_2$  auf der Ebene senkrecht steht und durch biese halbiert wird. Für bie Koordinaten von P1 und P2 gilt bemnach  $x_1 = x_2$ ,  $y_1 = y_3$ ,  $+ z_1 = - z_2$ . Bilbet man  $D_x = \sum \mu y s$ , so ist ber Teil, der von  $P_1$  und  $P_2$  herrührt, d. h.  $\mu y_1 z_1 + \mu y_2 z_2 = 0$ , und da bieses für alle Punktpaare von  $P_1$  und  $P_2$  gilt, so ist  $D_y = 0$ . Dasselbe gilt für  $D_x$ 

Hat der Körper zwei aufeinander senkrechte Symmetrieebenen, so ist deren Schnittgerade eine freie Achse. Wählt man nämlich die beiden Ebenen bezw. als XZ=Ebene und als YZ=Ebene, so verschwinden  $D_v$  und  $D_x$ .

Bei einem homogenen geraden Kreischlinder ist neben der Achse auch jede Gerade durch den Schwerpunkt, welche die Achse senkrecht schneibet, eine freie Achse.

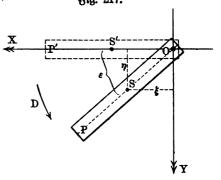
Bei einer homogenen Augel ist jeder Durchmeffer eine freie Achse.

Wirkt ein Kräftepaar (vergl. S. 256) auf einen freien Körper, so tritt nur dann eine Drehung um eine dem Achsenmomente des Paares entsprechende Achse ein, wenn die Ebene des Fig. 217.

Baares sentrecht zu einer freien Achse

des Körpers liegt.

Bemerkt mag noch werden, daß die Ausbrücke für X und Y in 107 a genau so gebaut sind, wie die Ausbrücke für  $K_x$  und  $K_y$ , aus benen sie entstanden sind. Es entspricht sich einerseits M und μ, anderseits  $\xi$ ,  $\eta$  und x, y und dem= nach find die Kräfte X, Y, Z so gebildet, als wenn die ganze Masse des Körpers in bessen Schwerpunkt



vereinigt ware. Demgemäß findet man auch, falls  $\xi^2 + \eta^2 = \varrho^2$  gesetz wird, als Resultante

$$R = M \varrho \sqrt{\varphi^4 + \iota^2} \quad . \quad . \quad . \quad . \quad . \quad 111)$$

wie bei einem materiellen Punkte von der Masse M.

Rommen die Gleichungen 107b nicht in Frage, so lassen sich also die Effektivkräfte leicht veranschaulichen.

Als Beispiel behandeln wir die Bewegung einer prismatischen Pendel= stange, welche eine Symmetrieebene senkrecht zur Drehungsachse hat. Die Stange mag sich zunächst, wie Fig. 217 andeutet, in der Lage OP' in Ruhe befunden haben und augenblicklich in der Lage  $\mathit{OP}$  sein. Der Massenmittel= punkt S, ber bei einer Stangenlänge a angenähert die Roordinaten

$$\xi = \frac{a}{2}\cos \varepsilon$$
 und  $\eta = \frac{a}{2}\sin \varepsilon$ 

hat, ift aus der Ruhelage um  $\eta$  gefunken, so daß dabei die Arbeit  $(Mg)\eta$ geleistet worden ist. Demnach gilt für die Winkelgeschwindigkeit o gemäß **ම**. 256

$$\frac{1}{2} \operatorname{Tr}_{z} \varphi^{2} - \frac{1}{2} \operatorname{Tr}_{z} O^{2} = Mg \eta,$$

d. h. man hat

$$\varphi^2 = \frac{2 Mg \eta}{\mathfrak{T}_r}.$$

Da die bewegende Kraft (Mg) am Arme  $\xi$  wirkt, so gilt für den Zahlenswert  $\iota$ 

$$\iota = \frac{Mg \, \xi}{\mathfrak{Tr}_{\bullet}}.$$

Da hier  $D_x=0$  und  $D_y=0$  ist, so führt das System der Effektiv-kräfte nach Formel  $107\,\mathrm{a}$  und  $108\,\mathrm{b}$  zu

$$X = -\frac{3 M^{2} g \eta \xi}{\mathfrak{T} r_{s}} = -\frac{3}{8} \frac{g M^{2} a^{2} \sin 2 \varepsilon}{\mathfrak{T} r_{s}}$$

$$Y = \frac{M^{2} g}{\mathfrak{T} r_{s}} (-2 \eta^{2} + \xi^{2}) = \frac{1}{8} \frac{g M^{2} a^{2} (3 \cos 2 \varepsilon - 1)}{\mathfrak{T} r_{s}}$$

$$Z = 0$$

$$M_{x} = 0$$

$$M_{y} = 0$$

$$M_{s} = -Mg \xi = -\frac{1}{3} g M a \cos \varepsilon.$$

Sett man (vergl. § 100) noch  $\mathfrak{T}r_s = \frac{1}{8} M a^2$ , so ergiebt sich:

$$X = -\frac{9}{8}gM\sin 2\varepsilon$$
$$Y = \frac{3}{8}gM(3\cos 2\varepsilon - 1).$$

Da das System der äußeren Kräfte, welches hier aus der Größe Mg und der Reaktion der Beselstigung besteht, dem System der Essektivkräfte gleichwertig sein muß, so ist für eine horizontale Reaktion [H] und eine vertikale Reaktion [V] in O

$$H = X$$
 und  $Mg + V = Y$ 

au segen, so daß

$$H = -\frac{9}{8}g M \sin 2 \varepsilon$$

$$V = -\frac{1}{8}g M (11 - 9 \cos 2 \varepsilon).$$

H hat seine Maxima für  $\sin 2\varepsilon = \pm 1$ , d. h. für  $\varepsilon = 45^{\circ}$  und  $\varepsilon = 135^{\circ}$ , sie betragen  $\mp \frac{9}{8}gM$ . V hat sein Maximum für  $\cos 2\varepsilon = -1$ , d. h. für  $\varepsilon = 90^{\circ}$ , es beträgt  $-\frac{5}{9}gM$ .

H hat sein Minimum 0 für  $\sin 2\varepsilon = 0$ , b. h. für  $\varepsilon = 0$  und  $\varepsilon = 90^{\circ}$  und  $\varepsilon = 180^{\circ}$ . V hat sein Minimum  $-\frac{1}{4}Mg$  für  $\cos 2\varepsilon = 1$ , b. h. für  $\varepsilon = 0$  und  $\varepsilon = 180^{\circ}$ .

Während [V] stets nach oben gerichtet ist, ist [H] beim Herschwingen erst nach rechts und dann nach links, beim Rückschwingen erst nach links und dann nach rechts gerichtet.

Ahnliche Berhältnisse treten bei schwingenden Gloden auf.

## Abungen ju der Lehre von den Kraften am farren Körper.

1. An einer Stelle des sentrecht geführten Seiles eines Rammkloges sind vier Seile angebracht, um vier Arbeitern zum Angriffe zu dienen. Welche Kraft wirkt auf den Rammklog, wenn jeder Arbeiter mit einer Kraft von 60 kg zieht und wenn die Seile dabei eine gerade quadratische Pyramide mit senkrechter Achse bilden, deren Kanten an der Spize Winkel von 30° bilden? Welche Arbeit entspricht einer Hebung des Klozes um 1,5 m?

223 kg; 334,5 mkg.

2. Um einen Baumstumpf auszuroben, ziehen brei Arbeiter an brei umgeschlungenen Seilen mit je einer Kraft von 50 kg. Die Seile konvergieren nach einem Punkte und bilden bezw. mit dem Horizonte die Neigungswinkel 10°, 20°, 30°, während ihre Horizontalprojektionen bezw. die Winkel 20° und 15° bilden. Welche Kraft [R] wird entwickelt?

$$R = 144.4 \text{ kg}.$$

Nimmt man die Horizontalprojektion der ersten Kraft zur X=Achsen und senkrecht dazu, im Angriffspunkt der Kräfte horizontal die Y=Achsen daß die Horizontalprojektion der zweiten Kraft  $20^{\circ}$ , die der dritten Kraft  $35^{\circ}$  Neigung gegen die X=Achsen hat, und endlich die Z=Achsen nach oben gerichtet, so bildet [R] mit den Achsen bezw. die Winkel

3. Es ist das Moment einer Kraft in Bezug auf eine Achse zu bestimmen, wenn die Projektion [K] der Kraft auf eine, zur Achse senktene den Wert  $50\,\mathrm{kg}$  hat und wenn diese Projektion von der Achse den Abstand  $r=2\,\mathrm{m}$  hat.

$$Mo = \pm K \cdot r = \pm 100 \text{ mkg}.$$

4. Die vorige Aufgabe ist durchzuführen unter der Boraussetzung, daß der Angriffspunkt der Projektion der Kraft in ihrer Ebene in Bezug auf ein rechtwinkliges Kreuz, dessen Kullpunkt in die Achse fällt, die Koordinaten  $\bar{x}=2, \bar{y}=3$  hat und daß diese Projektion mit der X=Achse den Winkel  $\alpha=30^{\circ}$  bilbet.

$$r = \overline{y} \cdot \cos \alpha - \overline{x} \sin \alpha$$
 $Mo = K(\overline{y} \cos \alpha - \overline{x} \sin \alpha).$ 

5. Es ist das Moment einer Kraft vom Werte  $K=100\,\mathrm{kg}$  in Bezug auf eine Achse zu bestimmen, wenn diese Achse Z=Achse eines rechtwinkligen Kreuzes ist und wenn in diesem der Angriffspunkt der Kraft die Koorsdinaten x=2, y=3, z=5 hat und die Kraft selbst die Richtungswinkel  $\alpha=38^{\circ}\,40'$  und  $\beta=65^{\circ}\,20'$  bezw. gegen die X=Achse und Y=Achse hat und  $\gamma$  ein spizer Winkel ist.

Die Projektion der Kraft auf die XY-Chene ist  $K_{xy} = \sqrt{K^2 \cos^2 \alpha + K^2 \cos^2 \beta}$ , deren Richtung  $(\varphi)$  gegen die X-Achse ist bestimmt durch  $\frac{K \cos \alpha}{K_{xy}} = \cos \varphi$  und  $\frac{K \cos \beta}{K_{xy}} = \sin \varphi$ , ihr Abstand r von der Z-Achse ist  $\bar{y} \cos \varphi - \bar{x} \sin \varphi$ . Man hat also:

$$Mo = K_{xy} \cdot r = K(\bar{y}\cos\alpha - \bar{x}\cos\beta).$$

6. Es ist die Arbeit der Kraft in Nr. 3 für eine Drehung von  $\epsilon^{_0}=30^{_0}$  um die Achse zu bestimmen.

$$\mathfrak{A} = Mo$$
.  $arc \varepsilon = \pm 100 \cdot \frac{\pi}{6} \, mkg$ .

7. Es ist die Arbeit der Kraft in Nr. 5 unmittelbar zu bestimmen für eine Kraftverschiebung, bei der sich der Angriffspunkt nach dem Punkte (5; 7; 9) bewegt.

Bezeichnet man die Projektionen der Berschiebung [s] auf die Achsen durch  $[s_x]$ ,  $[s_y]$ ,  $[s_s]$ , so sind die Winkel der Berschiebung gegen die Achsen  $\lambda$ ,  $\mu$ ,  $\nu$  gegeben durch

$$\cos \lambda = \frac{s_x}{s}, \quad \cos \mu = \frac{s_y}{s}, \quad \cos \nu = \frac{s_z}{s}.$$

$$s_x = 5 - 2, \quad s_y = 7 - 3, \quad s_z = 9 - 5$$

$$s = \sqrt{(5 - 2)^2 + (7 - 3)^2 + (9 - 5)^2}.$$

Der Winkel w zwischen Verschiebung und Kraft ist (vergl. S. 34) ge= geben burch

$$\cos \omega = \cos \alpha \cos \lambda + \cos \beta \cos \mu + \cos \gamma \cdot \cos \nu$$

Man hat also:

unb

$$\mathfrak{A} = K \cdot s \cdot \cos \omega = K \cos \alpha s_x + K \cos \beta s_y + K \cos \gamma s_z$$

Derselbe Ausbruck ergiebt sich mittelbar bei ber Bilbung ber Arbeit aus ben Seitenkraften.

8. Zwei Kräfte von 17 kg und 33 kg wirken in paralleler Richtung an zwei sest miteinander verbundenen Punkten, die 8 m voneinander entsernt sind. Es ist die Resultante und deren Angrisspunkt zu bestimmen:

9. Zwei parallele Kräfte von 12,5 kg und 25 kg wirken an zwei sest miteinander verbundenen Punkten nach derselben Richtung. Die Mittelkraft wirkt in einer Entsernung von 4 m von dem Angriffspunkt der Kraft von 12,5 kg.

Welche Entfernung haben die beiben Kräfte?

6 m.

- 10. Eine Kraft von 52 kg soll in zwei parallele Kräfte zerlegt werben, die nach derselben Richtung wirten,
- a. wenn die zu bestimmenden Kräfte um 2 m und 3 m von der gegebenen entfernt sind,
- b. wenn die eine Seitenkraft gleich 20 kg werden soll und 2 m von der gegebenen Kraft entfernt ist.
  - a. 31,2 kg unb 20,8 kg; b. 32 kg unb 1,25 m.
- 11. Eine Kraft von 20 kg soll in zwei parallele Krafte zerlegt werden, von denen die eine der Kraft von 20 kg entgegenwirkt,
- a. wenn die zu bestimmenden Kräfte 3 m und 8 m von der gegebenen entfernt sind,
- b. wenn die der Kraft von 20 kg entgegenwirkende Kraft gleich 30 kg ist und 6 m von der gegebenen entsernt liegt.
  - a. 32 kg und 12 kg; b. 50 kg und 3,6 m.
- 12 bis 15. Die Nrn. 8 bis 11 sind konstruktiv (graphostatisch) zu bes handeln.
- 16. Ein Kräftepaar vom Momente + 150 kgm soll in einem Parallels streifen seiner Ebene von der Breite 15 m eingetragen werden. Welche Kräfte sind auf den Grenzen des Streisens anzulegen?

## 10 kg.

17. Ein Kräftepaar, bessen Kraft 40 kg und bessen Arm 2m beträgt, soll in ein Kräftepaar verwandelt werden, dessen Kraft 10 kg beträgt. Welcher Arm ist zu verwenden?

8 m.

- 18. Bier Kräftepaare haben bezw. die Kräfte 20 kg, 30 kg, 40 kg, 60 kg und die Arme 1 m, 2 m, 3 m, 4 m. Welches Kräftepaar vom Arme 11 m entspricht der Gesantwirkung,
  - a. wenn sie alle der Uhrzeigerbewegung entsprechend drehen,
- b. wenn das erste und dritte mit der Uhr, das zweite und vierte gegen die Uhr dreht?
  - a. 40 kg am Arme 11 m, mit ber Uhr brehend,
  - b. 14,5 kg am Arme 11 m, gegen die Uhr brehend.
  - 19 und 20. Konstruttive Behandlung von Nr. 17 und 18.
- 21. Es ist ein sestes System von fünf materiellen Punkten burch die folgenden Koordinaten gegeben:  $x_1=5$ ,  $y_1=10$ ;  $x_2=9$ ,  $y_2=12$ ;  $x_3=17$ ,  $y_3=14$ ;  $x_4=20$ ,  $y_4=13$ ;  $x_5=15$ ,  $y_5=8$ . Die daran wirksamen Kräste sind der Reihe nach: 50, 30, 70, 90, 120 kg. Die Winkel, welche die Krastrichtungen mit der X-Achse dilben, seien:  $\alpha_1=70^\circ$ ,  $\alpha_2=300^\circ$ ,  $\alpha_3=120^\circ$ ,  $\alpha_4=210^\circ$ ,  $\alpha_5=90^\circ$ . Es ist die Resultante der Größe und Richtung nach zu bestimmen:

$$X = 50 \cdot \cos 70^{\circ} + 30 \cdot \cos 300^{\circ} + 70 \cdot \cos 120^{\circ} + 90 \cdot \cos 210^{\circ} + 120 \cdot \cos 90^{\circ} = -80,842,$$
 $Y = 50 \cdot \sin 70^{\circ} + 30 \cdot \sin 300^{\circ} + 70 \cdot \sin 120^{\circ} + 90 \cdot \sin 210^{\circ} + 120 \cdot \sin 90^{\circ} = +156,626,$ 
 $R = \sqrt{80,842^{\circ} + 156,626^{\circ}} = 176,259 \text{ kg}.$ 
 $\cos \alpha = -\frac{80,842}{176,259}; \sin \alpha = \frac{156,626}{176,259}, \text{ bather } \alpha = 117^{\circ}18'1''$ 
 $Mo = \Sigma P(y \cos \alpha - x \sin \alpha)$ 
 $= (50 \cdot \cos 70^{\circ} \cdot 10 - 50 \cdot \sin 70^{\circ} \cdot 5) + (30 \cdot \cos 300^{\circ} \cdot 12 - 30 \cdot \sin 300^{\circ} \cdot 9) + (70 \cdot \cos 120^{\circ} \cdot 14 - 70 \cdot \sin 120^{\circ} \cdot 17) + (90 \cdot \cos 210^{\circ} \cdot 13 - 90 \cdot \sin 210^{\circ} \cdot 20) + (120 \cdot \cos 90^{\circ} \cdot 8 - 120 \cdot \sin 90^{\circ} \cdot 15) = -3083,915 \text{ mkg}.$ 

Zur Herstellung des Gleichgewichts müssen wir eine sechste Kraft von 176,259 kg anbringen, welche mit der X-Achse einen Winkel von  $\bar{\alpha}=297^{\circ}18'1''$  bilbet.

Man hat:  $r = 17.5 \,\mathrm{m}$  für Rr = Mo.

Die Gerade, auf welcher diese Kraft  $\overline{R}$  liegt, hat die Gleichung:

$$y \overline{R} \cos \overline{\alpha} - x \overline{R} \sin \overline{\alpha} = -Mo.$$

Ein Punkt auf ihr ist durch  $x=12^1/s$  und  $y=14^1/4$  bestimmt (Mittelpunkt des Kraftspstems).

- 22. Graphostatische Behandlung von Nr. 21.
- 23. Fünf parallele Kräfte von 4, 12, 17, 25 und 60 kg wirken an fünf Pumkten einer geraden Linie, wobei die Kräfte von 12 kg und 25 kg den übrigen gerade entgegengesetz gerichtet sind. Bon einem in derselben Geraden gegebenen Punkte haben die Angriffspunkte der Kräfte eine Entsfernung von 5, 7, 9, 11 und 15 m.

24. Die Koordinaten des Mittelpunktes der parallelen Kräfte zu finden, die in einer Ebene liegen und folgendermaßen gegeben find:

$$P_1 = 38 \text{ kg } x_1 = +25, y_1 = +13, \\ P_2 = 20, x_2 = -10, y_3 = -15, \\ P_3 = -35, x_3 = +15, y_3 = -27, \\ P_4 = -72, x_4 = -31, y_4 = +17, \\ P_5 = 120, x_5 = +23, y_5 = -19. \\ x = 77,15 \text{ m } \text{ unb } y = -36,82 \text{ m}.$$

25. Ein Stab von der Länge a ist an seinen beiden Enden unterstützt. Auf denselben wirken drei parallele Kräste P, Q, R rechtwinkelig zum Stabe, wodurch derselbe in die Abschitte b, c, d, e geteilt wird. Es sind die Drucke auf die Unterstützungspunkte zu bestimmen:

$$D_1 = \frac{P(a-b) + Q(d+e) + Re}{a}$$
 $D_2 = \frac{R(a-e) + Q(b+c) + Pb}{a}$ .

Es sei  $P = 400 \,\text{kg}$ ,  $Q = 300 \,\text{kg}$ ,  $R = 500 \,\text{kg}$ ;  $a = 16 \,\text{m}$ ,  $b = 2 \,\text{m}$ ,  $c = 4 \,\text{m}$  und  $d = 6 \,\text{m}$ , dann ist:

$$D_1 = 662.5 \,\mathrm{kg}, \ D_2 = 537.5 \,\mathrm{kg}.$$

26, 27, 28. Graphostatische Behandlung von Nr. 23, 24, 25.

29. Zwei Kräftepaare von den Momenten 10,5 mkg und 8 mkg liegen in zwei Ebenen, die sich senkrecht schneiden. Welches Paar resultiert?

Die Ebene des resultierenden Paares von 13,2 mkg teilt den einen Winkel der Ebenen bezw. in 52° 42' und 37° 18' und zwar so, daß die Achsenmomente der gegebenen Paare das Achsenmoment des resultierenden Paares als Resultierende haben.

- 30. Die Ebenen zweier Paare von den Momenten 562/3 mkg und 18 mkg bilden einen Winkel von 62°40'. Wie groß ist das resultierende Paar,
  - a. wenn die Achsenmomente den Wintel 620 40',
  - b. wenn sie den Winkel 117° 20' bilben?
- a. 66,87 mkg bei einer Teilung des Wintels in 13° 50' und 48° 50' durch das resultierende Achsenmoment,
- b. 50,98 mkg bei einer Teilung des Winkels in 99°3' und 18°17 durch das resultierende Achsenmoment.
  - 31. Konstruktive Lösung von Nr. 30 mittelst ber Achsenmomente.
- 32. An einem sesten System von vier materiellen Punkten wirken vier Kräfte nach beliebigen Richtungen, beren Gesamtwirkung zu bestimmen ist. Die Punkte sind durch ihre Koordinaten  $x, y, \varepsilon$ , die Kräfte durch ihre Größe P, und deren Richtungen durch die Winkel  $\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\gamma$  mit drei Koordinatenachsen gegeben.

$$P_1 = 50 \text{ kg}, \ \alpha_1 = 60^{\circ}, \ \beta_1 = 40^{\circ}, \ \gamma_1 \text{ fpig}, \ P_2 = 70 \ , \ \alpha_2 = 65^{\circ}, \ \beta_2 = 45^{\circ}, \ \gamma_2 \text{ ftumpf}, \ P_3 = 90 \ , \ \alpha_3 = 70^{\circ}, \ \beta_3 = 50^{\circ}, \ \gamma_3 \text{ fpig}, \ P_4 = 120 \ , \ \alpha_4 = 75^{\circ}, \ \beta_4 = 55^{\circ}, \ \gamma_4 \text{ ftumpf}, \ x_1 = 0, \ x_1 = 0, \ x_2 = 1 \text{ m}, \ y_2 = 4 \text{ m}, \ x_2 = 7 \text{ m}, \ x_3 = 2 \ , \ y_3 = 5 \ , \ x_3 = 8 \ , \ x_4 = 3 \ , \ y_4 = 6 \ , \ x_4 = 9 \ ,$$

Der dritte Winkel bestimmt sich nach der Formel:

$$\cos \gamma^2 = -\cos (\alpha + \beta) \cdot \cos (\alpha - \beta)$$

$$X = 116,423 \,\mathrm{kg}, \ \alpha = 62^{\circ} 9'48'' \ M_x = 1838,608, \ \lambda = 26^{\circ} 54'20''$$

$$Y = 214,480 , \beta = 30^{\circ} 39'20'' \ M_y = -928,947, \ \mu = 116^{\circ} 46'45''$$

$$Z = -51,057 , \gamma = 101^{\circ} 49' M_x = 86,903, \nu = 87^{\circ} 35'4''$$

$$R = 249,325 \,\mathrm{kg}, M_0 = 2061,789 \,\mathrm{mkg}.$$

Gleichgewicht ist nicht vorhanden, daher zu untersuchen, ob sich Mo und R zu einer Gesamtresultante R' vereinigen lassen. Zu dem Ende muß  $M_x$ .  $X + M_y$ .  $Y + M_s$ . Z = 0 sein. Es ist aber:

1838,608 . 116,423 — 928,947 . 214,480 — 86,903 . 51,057 = 10378,7 und deshalb eine Bereinigung unmöglich.

33. In der vorigen Aufgabe mögen die Koordinaten  $x_4$ ,  $y_4$ ,  $z_4$  der Kraft von  $120~{\rm kg}$  so umgeändert werden, daß eine Bereinigung zwischen R und Mo möglich werde. Es behalten hierbei X, Y, Z, R,  $\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\gamma$  die besrechneten Werte, dagegen erhalten wir:

$$M_x = 659,575 + 68,829 \cdot s_4 + 93,262 \cdot y_4,$$
 $M_y = -369,639 - 93,262 \cdot s_4 - 31,058 \cdot s_4,$ 
 $M_z = 107,042 + 31,058 \cdot y_4 - 68,829 \cdot s_4.$ 

Hieraus folgt:

$$(M_x - 659,575) 31,058 + (M_y + 369,639) 68,829$$
  
=  $(M_s - 107,042) 93,262$  ober  
 $M_x + 2,216 M_y - 3,003 M_s = -481,034 . . . . . 1)$ 

Die zweite Gleichung erhalten wir aus ber Bedingung ber Bereinigung:

$$M_x$$
. 116,423 +  $M_y$ . 214,480 -  $M_s$ . 51,057 = 0 ober  $M_x$  + 1,842  $M_y$  - 0,4386  $M_s$  = 0 . . . . . 2)

Aus biesen beiden Gleichungen ergiebt sich:

$$0.374 M_x - 2.564 M_y = -481.034.$$

Wir behalten den früheren Wert von  $M_{\rm v}=-928,947$  bei, seten ihn in die vorstehenden Gleichungen ein und bestimmen dadurch

$$M_s = 52,108$$
 und  $M_x = 1733.975$ .

Setzen wir diese Werte in die obigen Gleichungen ein für  $x_4$ ,  $y_4$ ,  $s_4$ , so entsteht:

$$68,829 \ z_4 + 93,262 \ y_4 = 1074,400$$
  
 $93,262 \ x_4 + 31,058 \ s_4 = 559,308$   
 $31,058 \ y_4 + 68,829 \ x_4 = -54,934,$ 

ober, da die brei Gleichungen voneinander abhängig sind:

$$x_4 = -0.333 \ z_4 + 5.997$$
  
 $y_4 = -0.738 \ z_4 + 11.520.$ 

Es sind hiernach  $z_4=0$ ,  $x_4=5,997$ ,  $y_4=11,52$  zusammengehörige brauchbare Koordinaten des vierten Punttes.

34. Bei Benutzung der in der vorigen Aufgabe gefundenen Werte soll die Bereinigung von Mo und R zur Gesamtresultante vorgenommen werden. Es ist

$$R = 249,325 \text{ kg}; \ \alpha = 62^{\circ} 9' 48''; \ \beta = 30^{\circ} 39' 20''; \ \gamma = 101^{\circ} 49', \ X = 116,423 \text{ kg}; \ Y = 214,480 \text{ kg}; \ Z = -51,057 \text{ kg},$$

$$M_x = 1733,975; M_y = -928,947; M_z = 52,108.$$
  
 $M_0 = 1967,823; \lambda = 28^{\circ}13'; \mu = 118^{\circ}10'7''; \nu = 88^{\circ}28'57''.$ 

Die Koordinaten x, y, s eines Punktes der Resultante bestimmen sich durch die Gleichungen:

$$1733,975 = Yz - Zy = 214,480 z + 51,057 y, -928,947 = Zx - Xz = -51,057 x - 116,423 z, 52,108 = Xy - Yx = 116,423 y - 214,480 x.$$

Aus diesen drei abhängigen Gleichungen erhalten wir:

$$x = -2,2802 \ z + 18,194,$$
  
 $y = -4,2008 \ z + 33,961.$ 

Es sind hiernch s=0, x=18,194, y=33,961 zusammengehörige brauchbare Koordinaten des Angrisspunktes der Gesamtmittelkrast R'.

Gleichgewicht kann hergestellt werden durch eine fünfte Kraft  $P_5$  == 249,325 kg, beren Richtung durch die Winkel

$$\alpha_5 = 117^{\circ} \, 50' \, 12'', \; \beta_5 = 149^{\circ} \, 20' \, 40'', \; \gamma_5 = 78^{\circ} \, 11'$$

bestimmt ist, und welche einen Punkt des sesten Systems angreist, als bessen Koordinaten x=18,194, y=33,961, z=0 genommen werden können.

35. Ein festes System von fünf materiellen Punkten, deren Lage durch die folgenden Koordinaten gegeben ist

$$x_1 = 0, y_1 = 0, z_1 = 0$$
  
 $x_2 = 1, y_2 = 2, z_2 = 3$   
 $x_3 = 2, y_3 = 3, z_3 = 4$   
 $x_4 = 3, y_4 = 4, z_4 = 5$   
 $x_5 = 4, y_5 = 5, z_5 = 6$ 

werde durch parallele Kräfte von folgender Größe und Richtung angegriffen:

$$P_1 = +60 \,\mathrm{kg}$$
,  $P_2 = +70 \,\mathrm{kg}$ ,  $P_3 = -90 \,\mathrm{kg}$ ,  $P_4 = -150 \,\mathrm{kg}$ ,  $P_5 = +200 \,\mathrm{kg}$ .

Es find die Resultante sowie die Koordinaten des Mittelpunktes der parallelen Kräfte zu berechnen:

$$R = \Sigma P = 90 \text{ kg}; \ 90 \ x = \Sigma P x = .240,$$
  
 $90 \ y = \Sigma P y = 270,$   
 $90 \ z = \Sigma P z = 300,$   
 $x = \frac{8}{3}; \ y = 3; \ z = \frac{10}{3}.$ 

36. Zwei gewichtslose Stangen von ungleicher Länge find mit je einem Ende durch ein Charnier verbunden, während die anderen Enden auf dem Fußboden ruhen, wobei die Richtungen der Stangen in einer zu demsselben normalen Ebene liegen und die Winkel  $\alpha$  und  $\beta$  bilden. Auf das Charnier wird nach einer zum Fußboden normalen Kichtung ein Druck P ausgestdt. Vergl. Fig. 218 (a. f. S.).

Wie groß ist der dadurch ausgeübte Druck auf den Fußboden?

$$P_1 = P \frac{\cos \beta}{\sin (\alpha + \beta)}, \quad P_2 = P \frac{\cos \alpha}{\sin (\alpha + \beta)},$$
 $S_1 = P_1 \cos \alpha = P \frac{\cos \alpha \cos \beta}{\sin (\alpha + \beta)},$ 
 $S_2 = P_2 \cos \beta = P \frac{\cos \alpha \cos \beta}{\sin (\alpha + \beta)},$ 
 $S_1 = S_2.$ 
 $D_1 = P \frac{\sin \alpha \cos \beta}{\sin (\alpha + \beta)}, \quad D_2 = P \frac{\sin \beta \cos \alpha}{\sin (\alpha + \beta)},$ 

b. h.

 $D_1 + D_2 = P.$ 

b. h.



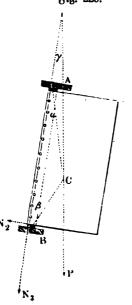
Fig. 219.



Es stelle AB (Fig. 219) eine feste Achse vor. In dem Bunkte C berselben wirkt eine Kraft P, die mit der Achse den Winkel a bildet. Wie groß ist der Druck auf die Punkte A und B?

In der Richtung der Achse ist ein Druck gleich Pcos a wirksam; der Drud normal zur Achse ist in A und B bezw.





$$\frac{b}{a+b}P\sin\alpha$$
 und  $\frac{a}{a+b}P\sin\alpha$ .

38. Eine feste Ebene ist mit der Dreh= achse AB fest verbunden (Fig. 220). Buntte C dieser Ebene wirke eine Kraft P, beren Richtung in diese Ebene fällt, und bie mit der Drehachse den Winkel y bildet.

Wie groß ist ber Druck auf die Punkte A und B? Wie groß ist berselbe, wenn die Kraft parallel ber Drehachse wirkt?

Bilden die Verbindungslinien CA und CB mit der Drehachse die Winkel α und β, so ist der in Richtung von AB ausgeübte Druck

$$N_8 = P \cos \gamma$$
.

Die zur Drehachse normalen Drude sind für A und B bezw.

$$N_{1} = P \frac{\sin(\beta + \gamma) \sin \alpha}{\sin(\alpha + \beta)}$$

$$N_{2} = P \frac{\sin(\alpha - \gamma) \sin \beta}{\sin(\alpha + \beta)}.$$

Für  $\gamma = 0$  erhalten wir:

$$N_1 = N_2 = \frac{P}{\cot g \ \alpha + \cot g \ eta}.$$

 $N_1$  und  $N_2$  find um so kleiner, je kleiner die Winkel  $\alpha$  und  $\beta$ , d. h. je größer die gegenseitige Entfernung der Punkte A und B ist.

$$N_3 = P$$
.

Eine Ebene sei in drei Punkten A, B, C (Fig. 221), die nicht in gerader Linie liegen, unterstütt. Gine zur Ebene normal wirkende Kraft P habe ihren Angriffspunkt S innerhalb des durch die Bunkte A. B. C bestimmten Dreieck. Es ist ber auf bie Unterstützungen ausgeübte Druck zu berechnen.

Wir nehmen BC, CA, AB als Drehungs= achsen und bezeichnen mit  $D_1$ ,  $D_2$ ,  $D_3$  die Drucke auf die drei Unterftützungspunkte, die Sohen



bes Dreiecks ABC mit h1, h2, h3 und die von S auf die Dreiecksseiten gefällten Normalen mit p, q, r. Man hat bann:

$$D_1 + D_2 + D_3 - P = 0$$

$$Pp - D_1h_1 = 0$$

$$Pq - D_2h_2 = 0$$

$$Pr - D_3h_3 = 0$$

Hieraus folgt:

$$D_1 = P \frac{p}{h_1} \qquad D_2 = P \frac{q}{h_2} \qquad D_3 = P \frac{r}{h_3}.$$

Liegen die vier Punkte A, B, S, C in einer geraden Linie, so erscheinen bie Drucke  $D_1$ ,  $D_2$ ,  $D_3$  samtlich unter der Form  $\frac{0}{0}$ , d. h. dieselben sind un= bestimmt. Diese Unbestimmtheit erklärt sich daraus, daß die vier Kräfte parallele Kräfte in einer Ebene sind und demnach nur durch zwei Gleichungen perbunden erscheinen.

Die drei unbekannten Drucke  $D_1$ ,  $D_2$ ,  $D_3$  find aus diesen beiden Gleis chungen nicht bestimmbar, wenn wir nicht noch andere Boraussetzungen machen. Geben wir g. B. einem der Drude einen bestimmten Wert, so laffen fich die beiden anderen aus den obigen Gleichungen finden.

40. Auf drei Punkte A, B, C einer horizontalen (gewichtslosen) Platte wirken bezw. die auswärts gerichteten Kräfte 200 kg, 128,57 kg, 171,43 kg. In welchem Bunkte der Blatte wirkt deren Resultante, falls  $BC = 3 \,\mathrm{m}$  ift und durch die Hohe AA'=4 m auß A im Berhältnisse BA':A'C=4:3geteilt wird?

Die Resultante vom Werte 500 kg teilt die Hohe AA' im Berhaltnisse 3:2.

Ein Seil, das gemäß Fig. 193 befestigt ist, wird durch  $K=200\,\mathrm{kg}$ gespannt. Wie groß ist der Zug an der Befestigung für  $\alpha = 60$ ?

Konstruktive Ausführung der Nebenfigur Nr. 193.

42. An zwei Punkten  $P_1$  und  $P_2$ , die eine wagerechte Entfernung von  $6,5\,\mathrm{m}$  und einen Höhenunterschied von  $2\,\mathrm{m}$  haben, ist ein Seil von  $9\,\mathrm{m}$  Känge besestigt. Wird dieses durch ein Gewicht gespannt, das sich mittels eines Ringes auf dem Seile bewegen kann, so bildet sich ein loser Anoten. Welchen Winkel  $\alpha$  bilden die Seilstücke im Anoten mit der Bertikalen? Wie groß sind die Spannungen  $S_1$  und  $S_2$  in den Seilstücken bei einer Belastung von  $170\,\mathrm{kg}$ ?

$$\alpha = 46^{\circ}14'$$

$$S_1 \sim 123 \, \mathrm{kg}$$
 und  $S_2 \sim 123 \, \mathrm{kg}$ .

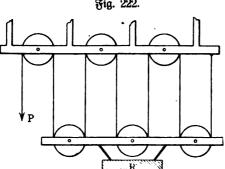
- 43. Konstruktive Behandlung der vorigen Aufgabe. In einer Bertikalsebene durch  $P_1$  und  $P_2$  sind diese Punkte die Brennpunkte einer Ellipse, sür welche die große Achse mit der Seillänge übereinstimmt. Da die Gewichtsvertikale eine Normale dieser Ellipse ist, so hat man, um diese Bertikale zu bestimmen, die horizontale Tangente der Ellipse zu konstruieren. Dies läßt sich aussühren, ohne daß die Ellipse selbst gezeichnet zu werden braucht.
- 44. Mit einer festen Rolle wird eine Last von 50 kg gehoben. Wie groß ist der Achsendruck a. bei parallelen Seilen, b. bei Seilen, die einen Winkel von 60° einschließen?

45. Mit einer losen Rolle wird eine Last von 50 kg gehoben. Wie groß ist die dazu ersorberliche Kraft bei parallelen Seilen?

46. Mit einer losen Rolle von 24 cm Radius wird durch eine Kraft von 100 kg eine Last gehoben. Wie groß ist diese, salls das Seil an der Rolle eine Sehne von 36 cm umspannt?

47. Mit einem Rollenzuge von vier losen Rollen, beren jede 3 kg wiegt, sollen 1000 kg gehoben werden. Welche Kraft ist dazu erforderlich?

48. Wieviel lose Kollen von je 6 kg Gewicht muß man in einem Kollenzuge verwenden, um 400 kg Fig. 222. mit 50 bis 60 kg emporzuziehen?



49. Es ist der gemeine Flaschenzug (vergl. Fig. 222) zu untersuchen, falls jede Rolle das Gewicht G hat und ein Flaschenzrahmen G' wiegt.

3 Rollen.

Bezeichnet man mit n bie Gesamtzahl ber festen und losen Rollen, so ist:

$$P = \frac{R + \frac{n}{2}G + G'}{n}.$$

Für R = 1000 kg, G = 4 kg, G' = 1 kg, n = 8 ist also  $P \sim 127$  kg.

401

50. Die Untersuchung der vorigen Rummer ist durchzuführen für den Fall, daß das Seil an der unteren (losen) Flasche befestigt ist.

Hier wird n ungerade, da die feste Flasche eine Rolle mehr enthält als

die Lose.

$$P = \frac{R + \frac{n-1}{2} G + G'}{n}$$

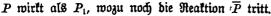
51. Es ist die in Fig. 223 bargestellte Rollenverbindung zu umtersuchen, falls die lose Kolle das Gewicht Fig. 223. Fig. 224. G hat.

$$P=\frac{R+G}{3}.$$

52. Mit welcher Kraft P muß ein Mann an ber in Fig. 224 bars gestellten Borrichtung wirken, um sich emporzuziehen?

Bezeichnet G das Gewicht des Mannes und des Trittbrettes, so ist für  $\angle CEA = \angle CEB = \alpha$ 

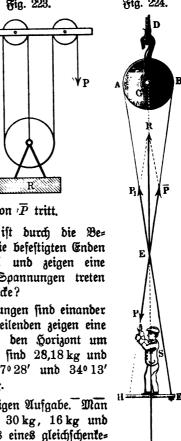
$$P = \frac{G}{2\cos\alpha}.$$



53. Ein Seileck von vier Seiten ist durch die Beslastungen 20 kg, 30 kg, 16 kg gespannt. Die besestigten Enden bilden mit dem Horizonte gleiche Winkel und zeigen eine Horizontalspannung von 25 kg. Welche Spannungen treten auf? Welche Richtungen haben die Seilstücke?

Die Bertikalspannungen beider Beselftigungen sind einander gleich, jede beträgt 33 kg; die besestigten Seilenden zeigen eine Spannung von 41,40 kg und sind gegen den Horizont um 52°51' geneigt. Die anderen Spannungen sind 28,18 kg und 30,23 kg, die anderen Reigungswinkel 27°28' und 34°13' entsprechend der Folge 20 kg, 30 kg, 16 kg.

- 54. Konstruktive Behandlung der vorigen Aufgabe. Man bildet das Krafted (Gerade) aus 20 kg, 30 kg, 16 kg und macht die so entstandene Gerade zur Basis eines gleichschenkezligen Dreiecks von der, 25 kg entsprechenden Höhe. Die Spize des Dreieck ist der Pol der Konstruktion.
- 55. Um einen Pfahl aus dem Boden zu ziehen, wird an seinem Kopfe ein Seil beseftigt, senkrecht hochgeführt und an einem, zwischen zwei Baumsästen angeknüpften Seile AB verknotet. Wit welcher Kraft X wird der Pfahl emporgezogen, wenn sich ein Mann von  $G=80~\mathrm{kg}$  Gewicht an das Seil AB hängt und wenn dabei ein Seiled entsteht, dessen Mittelstüd horis



zontal liegt, während das dem Pfahl benachbarte Ende eine Neigung  $\alpha=80^{\circ}$  und das andere Ende eine Neigung  $\beta=10^{\circ}$  gegen den Horizont hat?

Durch Zerlegung der senkrechten Kraft von 80 kg in ihre Komponenten erhält man zunächst die Horizontalspannung und die Spannung des benachsbarten Seilendes.

$$X = G$$
. tang  $\alpha$ . cot  $\beta \sim 2600$  kg.

56. Für eine Kettenbrüde, bei welcher die Horizontale angenähert gleichmäßig belastet ist, gilt, gemäß Fig. 200,  $\gamma=400\,{\rm kg}$ ,  $l=80\,{\rm m}$ ,  $h=10\,{\rm m}$ .

Man berechne H, sowie V, S und  $\sigma$  für eine Reihe von Schnitten und vergl. die Ergebnisse der Rechnung mit der Konstruktion.

57. Für eine gemeine Kettenlinie ist die Spannweite 2l = 16 m und die Pseilhöhe k = 2.5 m. Wie groß ist die Länge der Kette? Wie groß die Strecke c, welche die Horizontalspannung mißt? Wie groß die Neigung des Kettenendes gegen den Horizont?

Bei Berwendung der Näherungsformeln der Anwendung 3 erhält man  $2 \lambda \sim 17 \, \mathrm{m}$ ;  $c \sim 13.22 \, \mathrm{m}$ ;  $\alpha \sim 32^{\circ} \, 50'$ .

58. Für eine gemeine Kettenlinie ist die Spannweite  $2l = 9.5 \,\mathrm{m}$  bei einer Länge  $2\lambda = 10 \,\mathrm{m}$ . Wie groß ist die Pseilhöhe? Wie groß ist die Strede c, welche die Horizontalspannung mißt?

$$h \sim 1.34 \,\mathrm{m}; c \sim 8.67 \,\mathrm{m}.$$

59. Eine Kette von der Länge  $2\lambda=30\,\mathrm{m}$  und einem Eigengewichte von  $8\,\mathrm{kg}$  ist an ihren Enden über Rollen geführt und durch je  $20\,\mathrm{kg}$  gespannt. Wie groß ist die Horizontalspannung H? Wie groß ist die Neigung a gegen die Horizontale am Ende? Wie groß ist die Strecke c? Wie groß die Spannweite  $2\,l$ ? Wie groß die Pseilhöhe?

$$H \sim 19.6 \,\mathrm{kg}; \ \alpha = 11^{0}32'; \ c \sim 73.48 \,\mathrm{m}; \ 2 \,l \sim 29.79 \,\mathrm{m}; \ h \sim 1.52 \,\mathrm{m}.$$

60. Eine Kette von der Länge  $2\lambda = 5\,\mathrm{m}$  hat ein Eigengewicht von  $15\,\mathrm{kg}$ . Wie groß ist dei einer Pseilhöhe  $h = 2\,\mathrm{m}$  die Belastung für den lausenden Weter, die Strecke c und die Horizontalspannung?

Bei Anwendung der genauen Formeln ergiebt sich

$$\gamma = 3 \text{ kg}; \quad c = \frac{9}{16} \text{ m}; \quad H = 1,69 \text{ kg}.$$

61. Ein Punkt einer gemeinen Kettenlinie hat die Koordinaten  $x=3\,\mathrm{m}$  und  $y=2\,\mathrm{m}$  für das übliche Achsenspstem durch den Scheitel. Wie groß ist für diese Kurve die Strecke c?

Nach der Näherungsformel erhält man  $c\sim 2{,}58$ , nach der genauen Formel  $c=2{,}53$ .

62. Anwendung 4 ist durchzurechnen für  $\alpha_1=32^{\circ}20'$ ,  $\alpha_2=25^{\circ}10'$ ,  $P_1=20$  kg. Wie groß ist  $P_2$  für den Fall des Gleichgewichtes? Wie groß ist in diesem Falle S und D? Wie stellt sich die Rechnung sür  $P_2=15$  kg? Wie groß sind  $S_1$  und  $S_2$  bei Berücksichtigung der Rollenbewegung, wenn sür diese r=2 cm und Tr =192 ist?

63. Sett man in Anwendung 5 für  $P_1 \sin \alpha_1$  und  $P_2 \sin \alpha_2$  bezw.  $K_1$  und  $K_2$ , so können von den vier Größen  $K_1$ ,  $K_2$ ,  $r_1$ ,  $r_2$  für den Fall des Gleichgewichtes drei willfürlich gewählt werden.

 Segeben:  $r_2 = 0.13 \, \text{m}$ ,  $r_1 = 0.52 \, \text{m}$ ,  $K_2 = 60 \, \text{kg}$ . Sefucht:  $K_1 = 15 \, \text{kg}$ 
 $r_2 = 0.13 \, \text{m}$ ,  $r_1 = 0.474 \, \text{m}$ ,  $K_1 = 10 \, \text{kg}$ .
  $K_2 = 36 \, \text{kg}$ 
 $K_1 = 20 \, \text{kg}$ ,  $K_2 = 350 \, \text{kg}$ ,  $r_2 = 0.2 \, \text{m}$ .
  $r_1 = 3.5 \, \text{m}$ 
 $K_1 = 30 \, \text{kg}$ ,  $K_2 = 370 \, \text{kg}$ ,  $r_1 = 1.7 \, \text{m}$ .
  $r_2 = 0.14 \, \text{m}$ .

64. Anwendung 5 ist durchzurechnen für  $\alpha_1=32^{\circ}\,20'$ ,  $\alpha_2=25^{\circ}\,10'$ ,  $P_1=20$  kg,  $r_1=0.02$  m,  $r_2=0.01$  m. Wie groß ist  $P_2$  für den Fall des Gleichgewichts? Wie stellt sich die Rechnung für  $P_1=15$  kg? Wie groß sind  $S_1$  und  $S_2$ , wenn Tr =250 ist?

65. Es ist die Differentialhaspel (vergl. Fig. 225) zu untersuchen für den Fall des Gleichgewichts. Eine Kraft Q wirkt hier an der losen Rolle

A sentrecht abwärts, und die Enden des Seiles, welches diese Kolle trägt, sind nach entzgegengesetzer Richtung um eine horizontal gelagerte Welle BC gewickelt, die an diesen Stellen verschiedene Durchmesser hat. Die Welle wird mittels der Kurbeln D durch eine Kraft P gebreht. Wie heißt die Bedingung des Gleichgewichtes, wenn die Länge des Kurbelarmes mit R, die Halbenstelle mit  $r_1$  und  $r_2$  bezeichnet werden?

$$P=\frac{Q}{2}\,\frac{r_1-r_2}{R}.$$

Für  $Q = 4700 \,\text{kg}$ ,  $R = 0.470 \,\text{m}$ ,  $r_1 = 0.130 \,\text{m}$ ,  $r_2 = 0.118 \,\text{m}$  iff  $P = 60 \,\text{kg}$ .

66. Ein Räderwert bestehe aus m Wellen A, B, C, D... (Fig. 226), von denen jede ein größeres und ein kleineres Rad trägt. An dem Umfange des größeren Rades der ersten Welle, d. i. in der Figur am Kurbelsarme, wirke die Krast P nach tangentialer Richtung, und an dem Umfange des kleineren Rades der letzten Welle wirke tangential

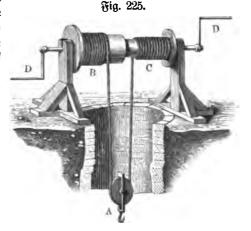


Fig. 226.

bie Kraft Q. Die Halbmeffer der Räder find der Reihe nach durch  $R_1$ ,  $R_2$ ,  $R_3, \ldots R$  und  $r, r_1, r_2, r_3 \ldots$  bezeichnet. Wie heißt die Bedingung des **Gleichgewichtes?** 

$$\frac{PR}{Qr} = \frac{r_1}{R_1} \frac{r_2}{R_2} \frac{r_3}{R_3} \cdots = u,$$

unter u das in Rr. 37 der Übungen des ersten Abschnittes entwickelte Umsekungsverhältnis verstanden. Bezeichnet man die Drude zwischen den gahnen je aweier miteinander arbeitender Raber, von der Kraft Q aus gerechnet, mit  $X_1$ ,  $X_2$ ,  $X_3$  ..., so hat man bafür:

$$X_1 = Q \frac{r}{R_1}; \quad X_2 = Q \frac{r}{R_1} \frac{r_1}{R_2}; \quad X_3 = Q \frac{r}{R_1} \frac{r_1}{R_2} \frac{r_2}{R_3}.$$

Eine Welle, die durch eine Kurbel von 0,300 m Länge gedreht wird, trägt ein Leines Zahnrad von 0,140 m Durchmesser. Dieses steht mit einem Rade von 0,700 m Durchmesser im Eingriff, und auf bessen Welle ist eine hölzerne Trommel von 0,300 m Durchmesser angebracht. Ein Wider= stand von 50 kg soll mittels eines Seiles, bas sich auf die Trommel wideln tann, gehoben werden. Wie groß ist die an der Aurbel zur Herstellung des Gleichgewichtes notwendige Kraft P?

$$\frac{P.0,300}{50.0,150} = \frac{0,140}{0.700}$$

Der Druck zwischen ben Bahnen ber miteinander b. h. P = 5 kg. arbeitenden Räder ist  $X=10.7~{\rm kg}$ . Das Umsetzungsverhältnis u ist hier  $\frac{140}{700} = \frac{1}{5}.$ 

68. Zwei Manner, von denen jeder mit einem Druck von 15 kg arbeitet, sollen mittels einer Bobenwinde eine Last von 750 kg heben. Die Länge ber Kurbel sei 0,390 m, der Halbmesser ber Windetrommel 0,130 m.

Wie groß ift das Umsegungsverhältnis?

$$u = \frac{2.15.0,390}{750.0,130} = \frac{3}{25}$$

Diesem Werte zufolge hatte man bei der Winde ein doppeltes Bor= gelege anzuwenden, so daß außer der Kurbel und Trommelwelle noch eine dazwischen liegende Vorgelegewelle gebraucht würde. Bezeichnen wir die Halbmeffer der Rader von der Kurbel nach der Trommelwelle hin durch r.,  $R_1$ ,  $r_2$ ,  $R_2$ , so ift hiernach

$$u = \frac{3}{25} = \frac{r_1}{R_1} \frac{r_2}{R_2}$$

69. Ein Kran hat zwei Kurbeln von  $R=0.4\,\mathrm{m}$  Länge, an denen jeder Arbeiter mit einer Kraft von  $P=15\,\mathrm{kg}$  wirkt. Auf der Kurbelwelle fist ein Trieb von  $r_2=0{,}08\,\mathrm{m}$  Halbmeffer und dieser steht im Eingriff mit einem Rad auf der Borgelegewelle von  $R_2 = 0,28\,\mathrm{m}$  Halbmeffer. Auf der Borgelegewelle sitt ein Trieb von  $r_1=0.12\,\mathrm{m}$  Halbmesser und treibt ein Rad auf der Kettentrommelwelle von  $R_1 = 0.50 \, \mathrm{m}$  Halbmesser. Wie groß muß der Halbmesser (r) der Kettentrommel genommen werden, wenn durch die Arbeiter einer Last von  $Q=1000\,\mathrm{kg}$  das Gleichgewicht geshalten werden soll?

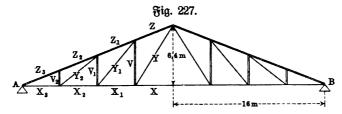
$$\frac{30 \cdot 0.4}{1000 \cdot r} = \frac{0.08}{0.28} \cdot \frac{0.12}{0.50},$$

d. h.  $r=0.175\,\mathrm{m}$ . Die Drucke zwischen den Zähnen je zweier miteinander arbeitender Räder sind, von der Last Q aus gerechnet:

$$X_1 = 350 \,\mathrm{kg}, \ X_2 = 150 \,\mathrm{kg}.$$

Für P = 30 kg; R = 448 mm;  $r_2 = 52 \text{ mm}$ ;  $R_2 = 260 \text{ mm}$ ;  $r_1 = 104 \text{ mm}$ ;  $R_1 = 624 \text{ mm}$  und r = 112 m gilt: Q = 3600 kg;  $X_1 = 646.1 \text{ kg}$ ;  $X_2 = 258.4 \text{ kg}$ . Für P = 25 kg; R = 448 mm;  $r_2 = 52 \text{ mm}$ ;  $r_1 = 78 \text{ mm}$ ;  $R_1 = 390 \text{ mm}$ ; r = 112 mm und Q = 3000 kg gilt:  $R_2 = 312 \text{ mm}$ ;  $X_1 = 861.5 \text{ kg}$ ;  $X_2 = 215.4$ .

- 70. Für die Angaben der Nr. 64 find die vertikalen und horizontalen Bapfendrucke im Falle des Gleichgewichts zu bestimmen, wenn das Gewicht der Radwelle mit  $G=5\,\mathrm{kg}$  in Ansatz gebracht wird und wenn  $P_1$ , G,  $P_2$  bei einer Achsenlänge von  $15\,\mathrm{cm}$  von dem einen Ende der Achse bezw. die Entsernungen  $5\,\mathrm{cm}$ ,  $9\,\mathrm{cm}$ ,  $12\,\mathrm{cm}$  haben.
- 71. Ein Dach von  $32\,\mathrm{m}$  Spannweite wird durch Dachbinder, wie sie Fig. 227 zeigt, gebildet, welche  $5\,\mathrm{m}$  voneinander abstehen. Die Berechnung



ist burchzuführen bei  $200\,\mathrm{kg}$  Belastung sür den Quadratmeter des Grundzrisses, unter Boraussesung gleichmäßiger Knotenbelastung. Zwischen zwei Bindern liegt ein Rechteck von  $32.5=160\,\mathrm{qm}$ , welches  $32\,000\,\mathrm{kg}$  zu tragen hat. Jeder Binder trägt die Hälfte von zwei solchen Rechtecken, also  $32\,000\,\mathrm{kg}$ . Bei gleichmäßiger Belastung der Knoten trägt jedes der acht Felder des Binders  $4000\,\mathrm{kg}$ , also jeder Knoten  $4000\,\mathrm{kg}$ , während in A und B je  $2000\,\mathrm{kg}$  unmittelbar von der Mauer ausgenommen werden. Die Reaktionen in A und B haben zusammen  $7.4000=28\,000\,\mathrm{kg}$  zu tragen, so daß jede (Symmetrie) zu  $14\,000\,\mathrm{kg}$  anzusezen ist.

$$X = +20000 \,\mathrm{kg}$$
  $Y = +9434 \,\mathrm{kg}$   $Z = -26925 \,\mathrm{kg}$   $V = -8000 \,\mathrm{kg}$   $X_1 = +25000$  ,  $Y_1 = +7810$  ,  $Z_1 = -32310$  ,  $V_1 = -6000$  ,  $X_2 = +30000$  ,  $Y_2 = +6403$  ,  $Z_2 = -37695$  ,  $V_2 = -4000$  ,  $Z_3 = +35000$  ,  $Z_3 = -37695$  ,

Die gebrückten Stangen (Z und V) sind in Fig. 227 doppelt ausgezogen.

72. Es ist der parabolische Träger der Fig. 228 zu berechnen, bei 1000 kg dauerndem Druck und 5000 kg veränderlicher Belastung der einzelnen Knoten der oberen Gurtung.

Die Maxima für alle Horizontalftangen sind —  $48\,000\,\mathrm{kg}$ . Die Maxima für die Stangen der unteren Gurtung der Reihe nach  $+\,52\,500\,\mathrm{kg}$ ,  $50\,300\,\mathrm{kg}$ ,

Fig. 228. 48 bis

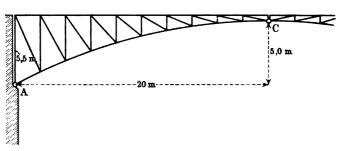
48 900 kg, 48 100 kg von links bis zur Mitte.

Die Maxima für die Bertikalstangen sind in derselben Folge

 $-6000\,\mathrm{kg}$ ,  $-7560\,\mathrm{kg}$  und  $+\cdot560\,\mathrm{kg}$ ,  $-8500\,\mathrm{kg}$  und  $+1500\,\mathrm{kg}$ ,  $-8800\,\mathrm{kg}$  und  $+1800\,\mathrm{kg}$ . Die Maxima für die schrägen Stangen sind in derselben Folge:  $\pm\,6250\,\mathrm{kg}$ ,  $\pm\,6850\,\mathrm{kg}$ ,  $\pm\,7080\,\mathrm{kg}$ .

Für die rechte Salfte findet man dieselben Zahlen wie für die linke.

73. Es ist die Bogenbrücke der Fig. 229 zu berechnen bei 2400 kg = 2,4 t dauernder und 4000 kg = 4 t veränderlicher Belastung der einzelnen Fig. 229.



Anoten der oberen Gurtung. Hier haben alle Stangen Zug und Druck auß= zuhalten, nur die Stangen der unteren Gurtung werden lediglich gedrückt.

Hängt man die Brude auf, anstatt sie zu stügen, so gilt dieselbe Be= rechnung, aber alle Spannungszahlen wechseln das Borzeichen.

- 74. Es ist der Träger der Fig. 208 graphostatisch zu behandeln, falls er auch noch durch eine gleichmäßige Belastung (z. B. Eigengewicht) in Anspruch genommen wird.
- 75. Wie andern sich die Ergebnisse für Fig. 208 und Fig. 209 bei indirekter Belastung, d. h. wenn die Belastung, wie es Fig. 230 zeigt,



Kig. 230.

burch n+1 gleichmäßig verteilte Querträger  $q_0$ ,  $q_1$ ,  $q_2$ ,  $q_3$  . . .  $q_n$  auf den Balken AB übertragen wird?

Die Belastung zwischen  $q_p$  und  $q_{p+1}$  zerlegt sich nach dem

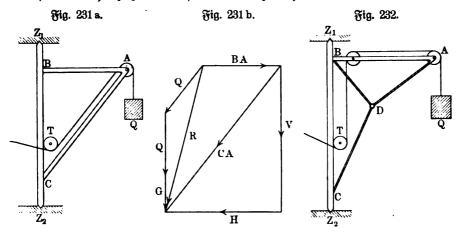
Gesetze für Parallelkräfte in Kräfte, welche in  $q_p$  und  $q_{p+1}$  wirken, so daß 3. B. bei gleichmäßiger Belastung der Horizontalen als Momentensläche statt

ber Parabel ein Bieleck, statt bes geradlinigen Diagramms ber Bertikalkräfte eine treppenförmige Begrenzungslinie auftritt.

76. bis 78. Die Aufgaben 71 bis 73 sind graphostatisch zu behandeln.

79. Der Drehkran mit horizontaler Zugstange, den Fig. 231 dars stellt, soll graphostatisch behandelt werden.

Die Achse BC ist in den Zapsenlagern  $Z_1$  und  $Z_2$  drehbar. Auf den Punkt A, in dem die Zugstange BA und die Strebe CA einen Knoten bilden, wirkt die Belastung Q, der Zug im Seile AT, der bei gleichsormiger Bewegung auch den Wert Q hat, und ein Gewicht G, welches sich aus dem Gewichte der Rolle bei A, der Kette und dem halben Gewichte der Strebe AB und AC zusammensett. Wit den Spannungen in BA und AC muß diese Inanspruchnahme von A im Gleichgewichte sein. Dem entspricht Fig. 231 b, in welcher der Druck für CA noch in [H] und [V] zerlegt ist. Es ist nun noch  $Z_1Z_2$  als belasteter Balken zu behandeln.

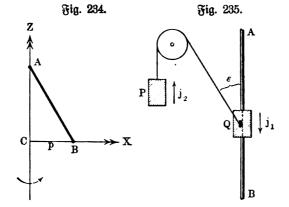


- 80. Dieselbe Untersuchung ist durchzusühren für einen Drehkran mit gebrochener Strebe (Fig. 232).
- 81. Behanblung eines Trägers mit Dreieckslast (Fig. 233). Die Beslastung steigt von dem einen Ende des Balkens, proportional zu der Entsernung von diesem, an.
- 82. Rechnerische Behandlung des Trägers in Fig. 208, salls die rechte Stütze fort= genommen und die linke durch eine feste Einklemmung ersetzt wird (Freiträger). Graphische Darstellung der Momenten= släche und der Vertikalkräfte gemäß Rechnung.
  - 83. Dasselbe für den Träger in Fig. 209.
  - 84. Dasselbe für ben Träger in Fig. 233.

- 85. Graphische Darstellung bes Potentials einer homogenen Kugelsschae, einer homogenen Bollkugel und einer homogenen Hohlkugel.
- 86. Das Selbstpotential der homogenen Bollfugel (vergl. Anwendung 13) ist abzuleiten.

Welche Wärmemenge entspricht bem Selbstpotential ber Sonne?

- 1 Barmeeinheit (Ralorie) = 424 mkg.
- 87. Eine Stange AB, welche bei A mit der Achse AC verbunden ist und in B mit ihr durch einen Steg p zusammenhängt, dessen Gewicht ver=



nachläffigt werden kann, breht fich gleichförmig.

Die Bewegung ist ge= mäß Anwendung Nr. 14 zu behandeln.

Wann ist ber Steg p überflüssig?

88. Dasselbe für die Dreieckssläche (unendlichs dunne Platte) der Fig. 234.

Wann ist die Befestigung bei C überflüssig?

89. Nach dem Prin= cipe von d'Alembert sind

die vertikalen Beschsteunigungen von Q, das sich auf der Stange AB beswegen kann, und von P zu bestimmen (vergl. Fig. 235).

$$j_1 = \frac{Q - P\cos\varepsilon}{P\cos^2\varepsilon + Q} \cdot g$$
 $j_2 = -j_1 \cdot \cos\varepsilon.$ 

90. Nach dem Principe von d'Alembert ift die Bewegung des mathematischen Pendels bei einer Besestigung, wie sie Fig. 145 darstellt, zu beshandeln.

## Zweites Rapitel.

## Der Schwerpunkt.

67. Die Bestimmung des Schwerpunktes für materielle Gebilde. Nach dem Principe der Paarwirkung besinden sich alle Körper der Außenwelt in gegenseitiger Einwirkung. Für die Körper, welche in der Technik verwendet werden, ist die gegenseitige Einwirkung zwischen einem solchen Körper und der Erde von hervorragender Bedeutung. Diese Einswirkung stellt sich dar in dem System der Kräfte, welche zwischen den einzelnen Atomen des Körpers und den einzelnen Atomen der Erde zur Geltung kommen.

Dieses System wird übersichtlich, wenn man die Erde als eine homogenstonzentrisch=geschichtete Kugel auffaßt (vergl. Übung 13 des vorigen Kapitels), da in diesem Falle zunächst der Mittelpunkt der Erde den einzelnen Abwenen des (beliebig gestalteten) Körpers als dynamisches Centrum gegenübertritt. Bei der großen Entsernung des Erdmittelpunktes von den Atomen der, in der Kähe der Erdobersläche befindlichen Körper, können serner die Berbindungsgeraden der einzelnen Körperatome mit dem Erdmittelpunkte als parallel angesehen werden, so daß für Atome von den Massen  $\mu_1, \mu_2, \ldots$  an diesen die Parallelkräste  $[\mu_1, g], [\mu_2, g], \ldots$  anzusesen sind.

Behandelt man diese Parallelkräfte gemäß Formel Nr. 66, so gelangt man zu einem Mittelpunkte des Systems, welcher zugleich der Massen=mittelpunkt des Körpers (vergl. S. 240) ist und demnach auch durch die Formeln Nr. 64 und Nr. 65 gewonnen werden kann.

Für das betrachtete System von Kräften, welchem entweder der freie Fall des Körpers zur Erde oder der Druck bezw. Zug, welcher bei der Bershinderung dieser bestimmten Bewegung auftritt, d. h. das Gewicht des Körpers entspricht, führt der Massenmittelpunkt im besondern den Namen Schwerpunkt.

Im folgenden handelt es sich darum, die Lage des Schwerpunktes, der auch bisher schon gelegentlich verwendet wurde, für besondere materielle Gebilde wirklich zu bestimmen.

Dies geschieht, von einsachen Fällen abgesehen, stets durch die Formeln Rr. 64 bezw. 66. Gemäß ihrer Serleitung barf man jede bieser Formeln für sich verwenden, man kann sie aber auch zusammen

auf ein breiachsiges Koordinatenkreuz beziehen, welches durchaus nicht rechtwinklig zu sein braucht.

Liegt das materielle Gebilde, bessen Schwerpunkt bestimmt werden soll, ganz innerhalb des ersten Winkelraumes (+, +, +) eines Kreuzes, so sind die Streden  $x_p$ ,  $y_p$ ,  $x_p$  alle positiv und demnach auch x, y, z.

Aus dieser Lage läßt sich jede andere Lage durch Berschiedung des Kreuzes herstellen, so daß also die Formeln Nr. 64 bezw. Nr. 66 unter Berücksichtigung der Borzeichen der Koordinaten allgemein gelten. Schneidet z. B. die XY-Ebene das materielle Gebilde, so sind die Strecken  $s_p$  auf der positiven Seite der XY-Ebene positiv, die Strecke  $z_p$  auf der negativen Seite der XY-Ebene negativ anzusezen. Daher kann s einen positiven oder einen negativen Wert erhalten und auch Rull werden; für z=0 geht die XY-Ebene durch den gesuchten Schwerpunkt, d. h. wenn das Massenmoment  $\Sigma \mu_p z_p$  für die XY-Ebene verschwindet, so enthält diese den Schwerpunkt.

Da die Lage der XY=Chene ganz beliebig ist, so gelten diese Betrachtungen für jede Chene.

Eine Ebene, in welcher ber Schwerpunkt des materiellen Gebildes liegt, pflegt man eine Schwerebene desselben zu nennen, und es ist klar, daß man im allgemeinen drei, sich in einem Punkte schwerebenen kennen muß, um die Lage des Schwerpunktes zu bestimmen.

Dies zeigen auch die drei Gleichungen der Formeln Nr. 64 bezw. Nr. 66, beren jede zu einer der Koordinatenebenen eine Parallelebene bestimmt, in welcher der Schwerpunkt liegt, falls nicht der Sondersall x=0 oder y=0 oder x=0 vorliegt, in dem eine der Koordinatenebenen selbst Schwerebene ist.

Eine Gerade, in welcher der Schwerpunkt eines materiellen Gebildes liegt, pflegt man eine Schwergerade desselben zu nennen, und es ist klar, daß man im allgemeinen eine Schwerebene und eine (sie schweidende) Schwergerade oder zwei sich schwergeraden kennen muß, um die Lage des Schwerpunktes bestimmen zu können.

Liegen die materiellen Punkte eines Gebildes, welche ja auch dynamische Centren seine können, in einer Ebene, so ist diese Ebene selbst eine Schwersebene des Gebildes. Wählt man diese z. B. als XY-Ebene, so braucht man von den Formeln Nr. 64 bezw. Nr. 66 nur die Gleichungen sür x und y, welche hier zwei Parallelen zu den Achsen als Orte sür den Schwerpunkt des stimmen. Diese lassen sich als Schwergerade der XY-Ebene auffassen oder auch als Schwitte zweier Schwerebenen mit der XY-Ebene. Liegen die materiellen Punkte eines Gebildes in einer Geraden, so ist diese Gerade selbst eine Schwergerade des Gebildes. Wählt man diese z. B. als Z-Achse, so braucht man von den Formeln Nr. 64 bezw. Nr. 66 nur die Gleichung sür x.

Auf ber Bestimmung von Schwerebenen bezw. Schwergeraden beruht auch die Bestimmung von Schwerpunkten durch Versuche, wie sie im ersten Lehrgange ber Physik veranschaulicht wird.

Körper mit einer Symmetrieebene erforbern nur die Bestimmung zweier Schwerebenen, da die Symmetrieebene den Schwerpunkt enthält. Bergl. S. 240.

Für Rörper mit zwei Symmetrieebenen ist beren Schnittgerabe eine Schwergerabe.

Bei Körpern mit drei (ober mehr) fich in einem Buntte schneibenden Symmetrieebenen ift die Lage bes Schwerpunttes ohne weiteres gegeben.

Entsprechendes gilt für die fogenannte "ichiefe Symmetrie", wie fie

ein Schieffant (schiefwinkliges Parallelepipebon) veranschaulicht.

Oft ist es auch nützlich, ein materielles Gebilde in Teile  $T_1$ ,  $T_2$  . . . du zerlegen, für diese Teile die Schwerpunkte  $S_1$ ,  $S_2$ , . . . du bestimmen und endlich den Schwerpunkt S dieser, als dynamische Sentren der Teile  $T_1$ ,  $T_2$ , . . . ausgesaßten Schwerpunkte auszuschen, welcher zugleich der Schwerpunkt des vorgelegten materiellen Gebildes ist. Daß dem so ist, läßt sich zunächst für eine Zweiteilung leicht zeigen. Teilt man die Atome des materiellen Gebildes in zwei Gruppen  $\mu_1$ ,  $\mu_2$ , . . . . , so gilt für den Abstand des Schwerpunktes der ersten Gruppe von der YZ-Ebene

$$\frac{\mu_1 x_1 + \mu_2 x_2 + \cdots}{\mu_1 + \mu_2 + \cdots} = x$$

und für den Abstand des Schwerpunktes der zweiten Gruppe von der YZ-Chene

$$\frac{\mu_1'x_1' + \mu_2'x_2' + \cdots}{\mu_1' + \mu_2' + \cdots} = x'.$$

Für den entsprechenden Abstand des Schwerpunktes dieser, bezw. mit den Massen  $(\mu_1 + \mu_2 + \cdots)$  und  $(\mu_1' + \mu_2' + \cdots)$  behafteten Schwerspunkte gilt ferner

$$\xi = \frac{x(\mu_1 + \mu_2 + \cdots) + x'(\mu'_1 + \mu'_2 + \cdots)}{(\mu_1 + \mu_2 + \cdots) + (\mu'_1 + \mu'_2 + \cdots)}.$$

Setzt man in dem Ausdrucke für  $\xi$  die Werte von x und x' ein, so sieht man, daß  $\xi$  zugleich die entsprechende Koordinate für das ganze mate=rielle Gebilde ist.

Entsprechendes gilt für die Abstände von den anderen Koordinatenebenen. Die Ausdehnung des Beweises auf . mehrere Gruppen bietet keine Schwierigkeiten dar.

Endlich mag noch darauf hingewiesen werben, daß der Schwerpunkt für die Parallelprojektion eines materiellen Gebildes zugleich die Parallelprojektion seines Schwerpunktes ist, falls man der Projektion eines materiellen Punktes dieselbe Masse giebt wie dem Punkte selbst.

Legt man nämlich die Z-Achse in die Richtung der Projektion, so haben die Punkte und ihre Projektionen bezw. dieselben Koordinaten x und y.

68. Die Schwerpunkte geometrischer Gebilbe. Die Formeln Nr. 66 bezw. Nr. 64, in welchen Kräfte bezw. Massen von materiellen Punkten, b. h. von Atomen ober von dynamischen Centren vorkommen, gehen unter gewissen Bedingungen in rein geometrische Beziehungen über.

Ist die Masse m in einem Raumteile v verteilt, so nennt man  $\frac{m}{v}$  die mittlere ober durchschnittliche Dichtigkeit des betreffenden Raumteiles.

Hat diese mittlere Dichtigkeit für beliebig kleine Teile eines Körpers stets benselben Wert d, so daß also die Massen beliebig kleiner, unter sich gleicher Teile desselben selbst unter sich gleich sind, so heißt der Körper homogen; in diesem Falle, wo d kurzweg die Dichtigkeit des Körpers genannt wird, gilt die Gleichung

$$m = v \cdot \delta$$

für beliebig zusammengehörige Teilmassen und Teilvolumina des Körpers. Hat die mittlere Dichtigkeit für beliebig kleine Teile eines Körpers nicht stets denselben Wert, so muß man den Körper in Bolumenelemente zerlegt und für jedes derselben den Grenzwert  $\frac{m}{v}$  bestimmt denken; in diesem Falle, in dem der Körper heterogen heißt, erhält man für jedes Bolumen= element  $v_1, v_2, \ldots$  einen besondern Wert der Dichtigkeit  $\delta_1, \delta_2, \ldots$ , so daß sich die Wasse m des Körpers gemäß der Gleichung

$$m = v_1 \delta_1 + v_2 \delta_2 + \cdots$$

nur burch einen Grenzübergang feststellen läßt.

Berlegt man einen homogenen Körper von der Dichtigkeit  $\delta$  in n Teile, deren Schwerpunkte bereits bekannt sind, so daß für diese die Strecken  $x_1, x_2, \ldots x_n, y_1, y_2, \ldots y_n$  und  $x_1, x_2, \ldots x_n$  der Formel Nr. 64 bestimmt werden können, so läßt sich jede Masse  $m_p$  eines Teiles vom Bolumen  $v_p$  durch  $v_p$ .  $\delta$  ersezen. Demgemäß geht

$$x = \frac{\mu_1 x_1 + \mu_2 x_2 + \cdots}{\mu_1 + \mu_2 + \cdots}$$

über in

$$x = \frac{v_1 \delta x_1 + v_2 \delta x_2 + \cdots}{v_1 \delta + v_2 \delta + \cdots}$$

ober, nach Beseitigung von d im Bahler und im Nenner, in

$$x=\frac{v_1\,x_1\,+\,v_2\,x_2\,+\,\cdots\,}{v_1\,+\,v_2\,+\,\cdots}.$$

Man gelangt also zu ben Formeln:

$$x = \frac{\sum v_p x_p}{\sum v_p}, \quad y = \frac{\sum v_p y_p}{\sum v_p}, \quad z = \frac{\sum v_p z_p}{\sum v_p}$$

$$p = 1, 2, \dots n$$

Dabei ist das Volumen V des Körpers durch  $\Sigma v_p$  gegeben.

Dieselbe Betrachtung gilt auch für Systeme von homogenen Körpern, falls biese alle gleiche Dichtigkeit haben.

Als Teile von homogenen Körpern, beren Schwerpunkte bereits bekannt sind, sind zunächst Körper mit brei (ober mehreren) sich in einem Bunkte schneibenden Symmetrieebenen verwendbar, namentlich das Recht=kant, dann auch Körper, deren Schwerpunkte mit. Hulfe solcher symmetrischen Körper bereits bestimmt worden sind.

Entsprechendes gilt für die schiefte Symmetrie, z. B. für das Schieftant.

Läßt sich ber homogene Körper nicht in n Teile zerlegen, beren Schwerpunkte bereits bekannt sind, so muß man zu einer elementaren Teilung übergehen und die Abstände der Elemente von den Koordinatenebenen einführen.

Borstehende Betrachtung gestattet, auch von den Schwerpunkten geo= metrischer Korper (im Gegensatzt zu denen materieller Körper) zu sprechen, sie lätt sich weiter auf Klächen und Linien ausbehnen.

Legt man durch die Mitte der Höhe h eines homogenen geraden Prismas eine Ebene parallel zu der Grundsläche, so enthält diese als Symmetrieebene den Schwerpunkt des Prismas. Die der Grundsläche konzgruente Figur, die auf ihr ausgeschnitten wird, soll die Mittelfläche des Brismas heißen.

Macht man nun irgend eine ebene Figur zur Mittelflache eines homogen geraden Prismas von der Hohe homogene Massenbelegung der Figur), so kann man den Schwerpunkt dieses Prismas als Schwerpunkt jener ebenen Figur bezeichnen.

Demgemäß ist z. B. der Schwerpunkt eines Rechtecks (als Mittelssläche eines Rechtkants) der Schmittpunkt seiner Diagonalen und der Schwerspunkt einer Kreisfläche (als Mittelsläche eines geraden Cylinders) beren Centrum.

Berlegt man die ebene Figur in n Teile  $f_1, f_2, \ldots f_n$ , so sind die zusgehörigen Prismen  $f_1h$ ,  $f_2h$ , ...  $f_nh$ , und die Formeln Nr. 112 gehen über in

$$x = \frac{\sum f_p x_p}{\sum f_p}, \quad y = \frac{\sum f_p y_p}{\sum f_p}, \quad z = \frac{\sum f_p z_p}{\sum f_p}$$

$$p = 1, 2 \dots n$$

Dabei ist die Fläche selbst durch  $\Sigma f_p$  bestimmt.

Die Zerlegung in  $f_1, f_2, \ldots f_n$  muß natürlich wieder so vorgenommen werden, daß die Schwerpunkte der entstehenden Prismen bereits bekannt sind, andernsalls muß man wieder zu einer elementaren Teilung übergehen.

Um diese Betrachtung für Figuren auf krummen Flächen anwenden zu können, muß man auch diese mit einer homogenen Massenbelegung versiehen denken.

Wählt man für die Massenbelegung eine Höhe h, welche verhältnismäßig klein ist gegen die Abmessungen der belegten Fläche, so gelangt man zu der Borstellung plattenförmiger Körper oder Platten, wie sie ebene und gekrümmte Bleche veranschaulichen. Ist es ersorderlich, so kann man h auch unendlichellein denken (unendlichebunne Platte).

Statt der hier dargestellten (prismatischen) Massenbelegung kann man auch andere Arten Massenbelegung einführen, selbstverständlich auch heterogene.

Unter bem Schwerpunkte einer Strede soll ber Schwerpunkt eines homogenen geraden Cylinders verstanden werden, dessen Achse jene Strede ist (homogene Massenbelegung der Strede), er liegt demnach in der Mitte der Strede.

Für eine Gruppe von Strecken  $l_1$ ,  $l_2$  . . . .  $l_n$ , welche hier als Achsen homogener Cylinder von demselben Nadius r und derselben Dichtigkeit  $\delta$ 

aufgefaßt werden, hat man in der Formel Nr. 112  $v_1=l_1r^2\pi$ ,  $v_2=l_2r^2\pi$ , ...  $v_n=l_nr^2\pi$  zu segen, so daß diese übergehen in

$$x = \frac{\sum l_p x_p}{\sum l_p}, \quad y = \frac{\sum l_p y_p}{\sum l_p}, \quad z = \frac{\sum l_p z_p}{\sum l_p}$$

$$p = 1, 2, \dots n$$

Dabei bezeichnet Dlp die Gesamtlänge der Streden.

Um diese Betrachtung auf Kurven auszudehnen, hat man diese als Grenzgestaltungen von Streckenzügen anzusehen. Wählt man für die Massensbelegung einen Radius r, welcher verhältnismäßig klein ist gegen die Länge der belegten Linie, so gelangt man zu der Borstellung stangenförmiger Körper oder Stangen, wie sie gerade und gekrümmte Drähte versanschaulichen.

Ist es ersorberlich, so kann man r auch unendlich Kein denken (unendlichs bünne Stange).

Statt ber bargestellten (cylindrischen) Massenbelegung kann man auch andere Arten von Massenbelegung einführen, selbstverständlich auch heterogene.

Besonders bemerkt werden mag noch, daß ein homogenes Gebilde durch Parallelprojektion im allgemeinen in ein heterogenes Gebilde überzgeht, weil im allgemeinen gleichen Elementen des Gebildes nicht gleiche Elemente der Projektion entsprechen. (Wechselnde Neigungswinkel der Elemente!)

Bei homogen belegten ebenen Figuren und bei homogen be= legten Streden bleibt auch die Projektion homogen.

Der Schwerpunkt der Projektion kann natürlich (vergl. S. 411) stets durch Projektion des Schwerpunktes jedes homogenen Gebildes gewonnen werden, aber dieses Versahren ist meist nur dann von Wert, wenn auch die Projektion homogen bleibt.

Projiziert man z. B. eine homogen belegte Halbtreislinie so, daß eine Halbellipsenlinie entsteht, so ist diese nicht homogen belegt. Da der, durch Projektion des Schwerpunktes der Halbkreislinie bestimmte Schwerpunkt der heterogen belegten Halbellipsenlinie im allgemeinen kein Interesse bietet, während dieses der homogen belegten Halbellipsenlinie der Fall ist, so führt die Projektion in diesem Falle zu keinem allgemein anwendbaren Erzgebnisse.

Projiziert man dagegen die homogen belegte Halbkreisstäche und deren Schwerpunkt, so erhält man damit den Schwerpunkt der homogen belegten Halbellipsensläche.

Bom Standpunkte der Geometrie aus kann man natürlich auch die Formeln Nr. 112 bis 114 selbständig aufstellen und durch sie für Körper, Flächen und Linien bestimmte zugehörige Punkte (x; y; z) bestimmen, denen man unter anderem auch den Namen "Schwerpunkt" geben kann.

Sollen diese Bestimmungen innerhalb der Mechanik benutt werden, so hat man außerdem deren Berwendbarkeit hierfür nachzuweisen, was kaum anders möglich sein dürste, als durch Einführung von Massensüllungen und Massenbelegungen.

69. Die Verwendung des Schwerpunktes innerhalb der Geometric. Die Formeln für die Bestimmung des Schwerpunktes von geometrischen Gesbilden mit homogener Massensüllung und mit homogener Massenschaft sind auch der Schwerpunkt bei rein geometrische Formeln. Deshalb läßt sich auch der Schwerpunkt bei rein geometrischen Untersuchungen gelegentlich mit Vorteil verwenden.

Wir beschränken uns hier darauf, mit Rucksicht auf die Berwendung in

der Technik, folgendes hervorzuheben:

a) Die Schwerpunkte zweier ähnlicher Systeme (Körper, Flächen, Linien, Punktgruppen) sind entsprechende (homologe) Punkte, salls beide Systeme aus demselben homogenen Waterial hergestellt gedacht werden.

Der Beweiß dieses Sages, den schon Archimedes in gewissem Sinne benutzte, folgt für ahnlich gelegene ahnliche Systeme ohne weiteres aus ben

Formeln Nr. 66 bezw. aus beren Folgerungen.

b) Legt man sentrecht zu ben Kanten eines schief abgeschnittenen Prismas eine Ebene (Normalschnitt), so hat sowohl bessen begrenzte Fläche f als auch die, diese begrenzende Linie (Umfang) u einen Schwerpunkt. Errichtet man in diesen beiden Schwerpunkten, welche bezw. als  $S_f$  und  $S_u$  bezeichnet werden mögen, Lote zum Normalschnitt, so schweiden die Grundsslächen des Prismas auf diesen Loten Strecken ab, welche bezw. als  $s_f$  und  $s_u$  bezeichnet werden mögen.

Es gilt dann für das Bolumen V des Prismas die Formel

und für den Mantel M des Brismas die Formel

Nennt man die Streden  $s_f$  und  $s_u$  bezw. Schwerpunktsachse der Fläche und Schwerpunktsachse des Umfanges, so hat man die Säte:

Das Bolumen eines ichief abgeschnittenen Prismas ist bas Produkt aus ber Flace bes Normalschnittes und ihrer Schwer= punktsachse.

Der Mantel eines ichief abgeschnittenen Brismas ist das Brobutt aus bem Umfange bes Normalichnittes und seiner Schwer= punktsachse.

Der Schwerpunkt der Fläche des Normalschnittes ist selbstverständlich die (senkrechte) Projektion der Schwerpunkte der Grundslächen. Dagegen ist der Schwerpunkt des Umfanges des Normalschnittes im allgemeinen nicht die (senkrechte) Projektion der Schwerpunkte der Umfänge der Grundslächen.

Natürlich können die beiden Schwerpunktsachsen zusammenfallen, wie es 2. B. für den Kreis als Normalschnitt der Fall ist.

Die Beweise bieser Sage finden sich in den meisten Lehrbuchern der

Stereometrie.

c) Legt man durch die Achse eines Rotationskörpers eine Ebene, so bestimmt die Obersläche des Rotationskörpers in dieser eine Fläche von bestimmter Begrenzung, für welche die Achse Symmetrale ist. Die, durch die Achse bestimmte Hälfte dieser Fläche wird Erzeugungssläche f, die Begrenzung (Umfang) dieser Hälfte Erzeugungslinie u genannt, weil der Körper bezw.

seine Obersläche durch eine volle Umbrehung dieser Fläche bezw. dieser Linie erzeugt werden kann.

Bezeichnet man den Achsenabstand der Schwerpunkte von f und u bezw. mit  $s_t$  und  $s_u$ , so gilt für das Bolumen V des Körpers die Formel

$$V = f \cdot 2 s_f \pi \cdot \dots \cdot \dots \cdot 117$$

und für die Oberfläche O des Körpers die Formel

$$0 = u \cdot 2 s_{\mu} \pi \cdot \ldots \cdot 118$$

Man hat also die Sate:

Das Bolumen eines Rotationskörpers ift bas Probukt aus feiner Erzeugungsfläche und bem Wege ihres Schwerpunktes.

Die Oberflache eines Rotationstorpers ist bas Produkt aus feiner Erzeugungslinie und bem Wege ihres Schwerpunktes.

Legt man durch die Achse eines Rotationskörpers zwei Ebenen, welche den Winkel  $\alpha$  bilden, so begrenzen diese in dem Körper einen keilförmigen Ausschnitt ( $\alpha$ ) vom Volumen  $V_{\alpha}$  und der Oberfläche  $O_{\alpha}$ . Es gilt dann

b. h. 
$$V_{\alpha}:V=\alpha:360^{\circ},$$
 with ebenso 
$$V_{\alpha}=f\cdot s_{f}\cdot arc\,\alpha \} \\ O_{\alpha}=u\cdot s_{u}\cdot arc\,\alpha \}$$

 $V_{\alpha}$  und  $O_{\alpha}$  entsprechen der Umdrehung um  $\alpha$ .

Obige Sate sind zuerst von Pappus (Alexandriner um 350 n. Chr.) aufgesunden und später von Gulbin (Jesuitenpater, De centro gravitatis, 1635) wieder entdeckt worden, man nennt sie deshalb die Pappus-Guldin-schen Sätze.

Im übrigen gilt die Bemerkung am Schlusse von b).

d) Die Pappus-Gulbinschen Sage ber Ar. c) laffen noch einige Er= weiterungen zu.

Läßt man die Erzeugungssläche bei einer gleichförmigen Erzeugung des Rotationskörpers an der Achse gleichsörmig gleiten, so entsteht ein Schraubenkörper, dessen Inhalt für eine Umdrehung um a mit dem Inhalte des ents
sprechenden Rotationskörpers genau übereinstimmt.

Allgemein gilt: Wenn sich der Schwerpunkt einer ebenen Fläche auf einer Linie bewegt, und zwar so, daß die Fläche beim Durchlaufen jedes Linienselementes senkrecht zu dessen Projektion auf eine bestimmte Ebene steht, so ist das Bolumen des erzeugten Körpers gleich dem Produkte aus der Erzeugungsfläche und der Projektion ihres Schwerpunktsweges.

Der Beweis folgt daraus, daß man durch die Projektion je zweier benachbarter Elemente der Linie je einen Kreis (Krümmungskreis) legen kann.

Ebenso gilt allgemein: Wenn sich der Schwerpunkt einer ebenen Fläche auf einer Linie bewegt und zwar so, daß die Fläche stets senkrecht zu dieser Linie steht, so ist das Volumen des erzeugten Körpers das Produkt aus der Erzeugungsfläche und dem Wege ihres Schwerpunktes.

Der Beweis folgt daraus, daß man durch je zwei benachbarte Elemente ber Linie je einen Kreis (Krümmungskreis) legen kann.

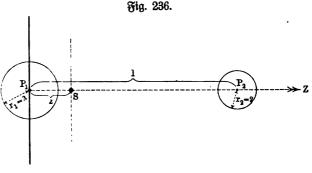
Graphoftatifche Bestimmung bes Schwerpunttes geometrifcher Bon den rein geometrischen Formeln für die Bestimmung des Schwerpunktes kann man auch schließlich wieber rudwärts zu ben mechanischen Vorstellungen gelangen, von denen ausgegangen wurde. fich bann eine Linie in ihrem Schwerpunkte belaftet benten durch ein Gewicht. welches ihrer Länge proportional ist, ebenso eine Fläche u. s. w. Infolgebessen kann man auch die graphostatische Konstruktion mit Borteil für die Bestimmung von Schwerpunkten verwenden. Handelt es sich z. B. um die Bestimmung bes Schwerpunttes für den Umfang eines ebenen Fünfecks (Stangenpolygon), so hat man fünf Parallelfräfte den Seiten proportional in beren Mitten anzubringen und beren Resultante  $[R_1]$  burch Krafteck und Seileck zu bestimmen. Dreht man die Parallelkräfte um einen beliebigen Bintel (3. B. 900) um die Mitten ber Seiten, fo erhalt man fur die neue Lage eine zweite Resultante  $[R_2]$ . Der gesuchte Schwerpunkt liegt im Schnitt= punkte von  $[R_1]$  und  $[R_2]$ .

Handelt es sich um die Flache des Fünfecks, so zerlegt man diese in drei Dreiecke und bringt in deren Schwerpunkten Parallelkräfte an, proportional den Dreiecksslächen u. f. w.

Da man Kurven und Flächen mit beliebiger Annäherung in Streckenzüge und Dreiccknetze zerlegen kann, so ist obige Methode von weittragender Anwendbarkeit.

- 71. Schwerpunktsbestimmungen für Systeme einzelner materieller Punkte. Handelt es sich um einzelne materielle Punkte, so sind diese entweber als Atome oder als dynamische Centren aufzusassen, so daß sie in letterem Falle z. B. als Mittelpunkte homogener Augeln angesehen werden können.
- a) Das System zweier Punkte. Der Schwerpunkt liegt auf der Bersbindungsgeraden der Punkte  $P_1$  und  $P_2$  (vergl. Fig. 236). Wählt man diese als Z=Achse, so ist von

als Z=Achse, so ist von den Formeln Ar. 64 nur die Gleichung sür z erssorderlich. Lätzt man den Aulspunkt der Z=Achse mit P1 zusammenssallen, so daß bei einem rechtwinkligen Kreuze die XY=Edene in P1 senksrecht auf der Edene der Zeichnung steht, und zwar senkrecht zu P1Z, so ist



 $z_1 = 0$  und  $z_2 = l$ . Für die Massen  $m_1$  und  $m_2$  hat man also

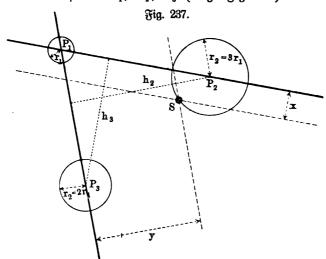
$$z = \frac{m_1 z_1 + m_2 z_2}{m_1 + m_2} = \frac{m_1 \cdot 0 + m_2 \cdot l}{m_1 + m_2} = \frac{m_2}{m_1 + m_2} \cdot l.$$

Für  $m_1: m_2 = 27: 8$  ist 3. B.  $z = \frac{8}{35}l$ , b. h. in diesem Falle liegt ber gesuchte Schwerpunkt S auf  $P_1P_2$  und teilt dieses im umgekehrten Wernicke, Medganik. I.

Massenverhältnis (vergl. S. 236) 8:27. Diesen Fall stellt Fig. 236 dar. Ist  $m_1$  die Masse der Erde und  $m_2$  die Masse des Mondes, so ist angenähert  $m_1:m_2=80:1$ , d. h. man hat  $x=\frac{1}{81}l$ . Da der Radius der Erde angenähert  $\frac{1}{80}l$  ist, so liegt der Schwerpunkt S von Erde und Mond noch innerhalb des Erdkörpers.

Für  $m_1 = m_2$  rückt S natürlich in die Mitte von  $P_1 P_2$ .

b) Das System breier Punkte. Der Schwerpunkt liegt in der Ebene der Punkte  $P_1$ ,  $P_2$ ,  $P_3$  (vergl. Fig. 237). Wir bestimmen zunächst



ben Abstand bes Schwerpunktes S von der Geraden  $P_1 P_2$ , die wir als Schnitt einer senksrecht auf der Ebene

rechte) Abstand des Schwerpunktes S von  $P_1P_2$  bestimmt als

$$x = \frac{0 \cdot m_1 + 0 \cdot m_2 + h_3 \cdot m_3}{m_1 + m_2 + m_3} = \frac{m_3}{m_1 + m_2 + m_3} \cdot h_3.$$

Ebenso ist der (senkrechte) Abstand des Schwerpunktes S von  $P_1P_3$  ge=geben als

$$y = \frac{m_2}{m_1 + m_2 + m_3} \cdot h_2.$$

Die Parallelen zu  $P_1P_2$  und  $P_1P_3$  bezw. in den Abständen x und y bestimmen die Lagen von S, dessen (senkrechter) Abstand von  $P_2P_3$  natürlich den Wert

$$\frac{m_1}{m_1+m_2+m_3}\cdot h_1$$

hat.

Für  $m_1:m_2:m_3=1:27:8$  ist  $x=\frac{2}{9}h_3$  und  $y=\frac{3}{4}h_2$ , während der Abstand von  $P_2P_3$  den Wert  $\frac{1}{36}h_1$  hat. Diesen Fall stellt Fig. 237 dar.

Für  $m_1 = m_2 = m_3$  ist S der Schnittpunkt der Mittellinien für das Dreieck  $P_1P_2P_3$ , weil  $\mathfrak{F}$ . B. der Schwerpunkt C von  $P_1$  und  $P_2$  in die Mitte von  $P_1P_2$  rückt und S demnach auf  $CP_3$  liegen muß. Teilungsverhältnis der Strecken 1:2.

c) Das System von vier Punkten, die nicht in einer Ebene liegen. Bezeichnet man in dem Tetraeder  $P_1P_2P_3P_4$ , welches die vier Punkte bestimmen, die vier Höhen bezw. mit  $h_1$ ,  $h_2$ ,  $h_3$ ,  $h_4$ , so gilt für die (senkrechten) Abstände von der Ebene  $P_2P_3P_4$ 

$$x_1 = h_1, x_2 = 0, x_3 = 0, x_4 = 0$$

und man hat also

$$x = \frac{h_1 \cdot m_1 + 0 \cdot m_2 + 0 \cdot m_3 + 0 \cdot m_4}{m_1 + m_2 + m_3 + m_4} = \frac{m_1}{m_1 + m_2 + m_3 + m_4} \cdot h_1.$$

Ebenso gilt für die (fentrechten) Abstande von der Ebene P1P3P4

$$y_1 = 0$$
,  $y_2 = h_2$ ,  $y_3 = 0$ ,  $y_4 = 0$ 

und man hat also

$$y = \frac{0 \cdot m_1 + h_2 \cdot m_2 + 0 \cdot m_3 + 0 \cdot m_4}{m_1 + m_2 + m_3 + m_4} = \frac{m_2}{m_1 + m_2 + m_3 + m_4} \cdot h_2.$$

Endlich gilt für die (senkrechten) Abstände von der Ebene  $P_1P_2P_4$ 

$$z_1 = 0$$
,  $z_2 = 0$ ,  $z_3 = h_3$ ,  $z_4 = 0$ 

und man hat also

$$z = \frac{0 \cdot m_1 + 0 \cdot m_2 + h_3 \cdot m_3 + 0 \cdot m_4}{m_1 + m_2 + m_3 + m_4} = \frac{m_3}{m_1 + m_2 + m_3 + m_4} \cdot h_3.$$

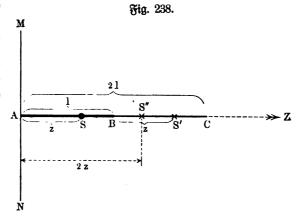
Die Parallelebenen zu den Ebenen  $P_2P_3P_4$ ,  $P_1P_3P_4$ ,  $P_1P_2P_4$  bezw. in den Abständen x, y, z bestimmen die Lage von S, dessen sentrechter Abstand von  $P_1P_2P_3$  natürlich den Wert  $\frac{m_4}{m_1+m_2+m_3+m_4}\cdot h_4$  hat.

Für  $m_1=m_2=m_3=m_4$  liegt S in dem Schnittpunkte der vier Strecken, von denen eine die Berbindungsstrecke von  $P_1$  mit dem Schnittpunkte der Mittellinien des Dreiecks  $P_2\,P_3\,P_4$  ift. Teilungsverhältnis der Strecken 1:3.

Die Beispiele a), b), c) zeigen deutlich, wie eine einmalige, eine zweismalige und eine dreimalige Anwendung des Momentensatzs nötig wird.

Anftatt im Falle b) und c) die senkrechten Abstände zu benutzen, wobei die eingeführten Ebenen voneinander unsahängig bleiben, hätte man auch schiefwinkslige Koordinatenspsteme einführen können.

72. Schwerpunftsbestimmungen für Linien. a) Die homogen belastete Strede. Daß ber Schwerpunkt in ber



Witte liegt, folgt auch aus dem Momentensatz im Berein mit der Bemerkung über ähnliche Systeme. Legt man durch die Strecke AB von der Länge l, wie Fig. 238 (a. v. S.) zeigt, die Z-Achse und zwar so, daß die XY-Chene in MN sentrecht auf der Ebene der Zeichnung steht, so hat der Schwerpunkt S von l irgend einen Abstand z von MN. Berlängert man nun l um sich selbst, so hat der Schwerpunkt der Berlängerung BC von MN den Abstand l+z. Da die Strecke 2l aber der Strecke l ähnlich ist, nach dem Modul 2:1, so hat der Schwerpunkt S'' dieser Strecke von MN den Abstand 2z. Rach dem Momentensatz gilt nun:

b. fy. 
$$l \cdot z + l \cdot (l + z) = 2l \cdot 2z,$$
$$2lz = l^2 \quad \text{oder} \quad z = \frac{1}{2}l.$$

b) Die heterogen belastete Strede. Bei der homogen belasteten Strede ist jedes Element derselben gleich belastet. Wir wollen jetzt annehmen, daß jedes Element der Strede AB proportional  $(\gamma)$  seinem Abstande von dem einen Endpunkte A der Strede belastet ist. Teilt man die Strede l in n gleiche Teile  $\lambda$ , die man vom Endpunkte A ab zählt, so hat der Ansangspunkt der p-ten Strede den Abstand  $(p-1)\lambda$  und die Belastung  $(p-1)\lambda\gamma$ . Bestimmt man den Abstand p des Schwerpunktes der Ansangspunkte der p-tereden, so hat man

$$z_{1} = 0, \ z_{2} = \lambda, \quad z_{3} = 2\lambda, \quad \dots \quad z_{n} = (n-1)\lambda$$

$$m_{1} = 0, \ m_{2} = \lambda\gamma, \ m_{3} = 2\lambda\gamma, \quad \dots \quad m_{n} = (n-1)\lambda\gamma$$

$$z = \frac{0 + \lambda^{2}\gamma + 4\lambda^{2}\gamma + \dots + (n-1)^{2}\lambda^{2}\gamma}{0 + \lambda\gamma + 2\lambda\gamma + \dots + (n-1)\lambda\gamma}$$

$$= \frac{\lambda^{2}\gamma \left[1 + 4 + \dots + (n-1)^{2}\right]}{\gamma\lambda \left(1 + 2 + \dots + n - 1\right)}$$

$$= \lambda \cdot \frac{(n-1) \cdot n \cdot (2n-1)}{\frac{6}{2}} = \frac{\lambda}{3}(2n-1) = \frac{2}{3}l\left(1 - \frac{1}{2n}\right).$$

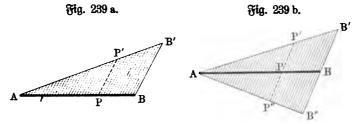
Für die Endpunkte ber n Streden erhalt man ebenfo

$$z' = \frac{2}{3}l\left(1 + \frac{1}{2n}\right).$$

Für  $\lim n = \infty$  hat man  $z = z' = \frac{2}{3}l$ , d. h. der Schwerpunkt der heterogenen Strecke hat den Abstand  $\frac{2}{3}l$  vom Ende A.

Will man sich diese Belastung veranschaulichen, so kann man irgend ein Dreieck über AB zeichnen, wie es Fig. 239 a zeigt. Für P ist dann P'P ein Bild seiner Belastung, denn man hat  $P'P = \frac{B'B}{AB} \cdot AP = AP \cdot \gamma$  sür  $\frac{B'B}{AB} = \gamma$ .

Zweckmäßiger ist es noch, zwei Dreiecke zu benutzen, wie es Fig. 239 b zeigt, so daß AB Mittellinie wird, und nun die Fläche AB'B'' als Mittelsstäche eines homogenen Prismas anzusehen.



Ist jedes Element der Strecke AB proportional zum Quadrate seines Abstandes don dem einen Endpunkte A belastet, so erhält man ebenso für  $\lim n = \infty$ 

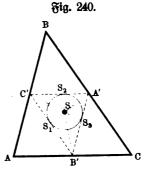
$$z=z'=\frac{3}{4}l.$$

Hier veranschaulicht man sich die Belastung am besten durch eine Pyrasmide, deren Spige A ist, während man B zum Schwerpunkt ihrer Grundsstäche nimmt. Bergl. hierzu die Anwendung Rr. 2.

c) Stredenzüge aus unter sich homogenen Streden. Für homogene regelmäßige Bielede (Stangenvielede) liegt der Schwerspunkt in dem Mittelpunkte der zugehörigen Kreise (Symmetrie), ebenso ist der Mittelpunkt der homogenen Kreislinie deren Schwerpunkt.

Für ein beliebiges homogenes Dreieck (Stangenbreieck) liegt der Schwerpunkt jeder Seite in der Mitte und ist dieser proportional belastet, so daß hier der Schwerpunkt eines Systemes von drei materiellen Punkten zu bestimmen ist. Wan hat also für die Punkte A', B', C' der Fig. 240

bezw. die Masse  $a\gamma$ ,  $b\gamma$ ,  $c\gamma$  anzusezen. Der Schwerpunkt  $S_1$  von B' und C' liegt auf B'C' und teilt dieses im umgekehrten Massenverhältnisse, also im Berhältnisse c:b. Da  $A'B'=\frac{1}{2}c$  und  $A'C'=\frac{1}{2}b$ , so ist  $A'B':A'C'=B'S_1:C'S_1$ , d. h.  $A'S_1$  ist Wintelhalbierende für A'B':A'C'. Der gesuchte Schwerpunkt S liegt also auf den drei Wintelhalbierenden für A'B'C', welches auch Mesdiandreieck von ABC genannt wird, d. h. er ist für dieses Dreieck der Mittelpunkt des eingesschriebenen Kreises. Zu demselben Ergebnisse führen die Formeln des § 71 d. Es ist hier  $x=\frac{c}{a+b+c}\cdot h'_c$ ,



falls man die Höhe aus C' auf A'B' durch  $h'_c$  bezeichnet, welche  $\frac{1}{2}h_c$  ift, und demnach ift  $x=\frac{\frac{1}{2}ch_c}{a+b+c}=\frac{{\rm DreiedFfläche}}{{\rm Umfang}};$  derselbe Wert ergiebt sich für y, so daß S von A'B', B'C', C'A' denselben Abstand hat.

Bei der Behandlung ebener homogener Stangenvielede leiftet die folgende Betrachtung oft gute Dienste.

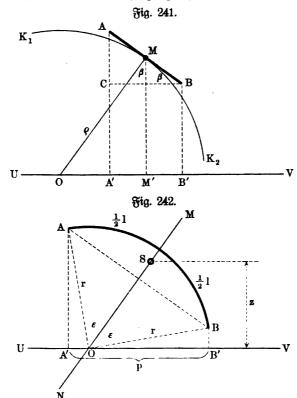
Bezeichnet UV eine Achse in der Ebene des Stangenvielecks, so ist das Moment einer Stange AB (vergl. Fig. 241) in Bezug auf die Ebene, senk-recht zur Ebene der Zeichnung in UV, zunächst bei einer Belastung  $\gamma$  der Längeneinheit

$$m = (AB \cdot \gamma) \cdot MM'$$
.

Errichtet man für AB das Wittelsot MO und projiziert man serner AB auf UV, so ist, salls noch BC//UV gezogen wird,  $\triangle ABC \sim \triangle OMM'$  und man hat BC:AB = MM':OM oder BC:OM = AB.MM'. Demnach gilt auch

$$m = \gamma \cdot BC \cdot OM = \gamma \cdot A'B' \cdot OM$$

Diese Betrachtung wird z. B. von Bedeutung, wenn für mehrere Strecken, nachdem einmal UV festgelegt ist, die Strecke OM denselben Wert erhält,



weil sich dann in der Summe ihrer Momente der Faktor  $\gamma$ . OM abspalten läßt, so daß die Summe ihrer Projektionen auf UV in die Klammer tritt.

Für einen homo= genen regelmäßigen Streckenzug, welcher ein Teil eines homogenen v regelmäßigen Vieledes fein kann, aber nicht folcher au braucht, legt man UV ba\$ zugehörige Kreiscentrum, fo baß OM nun den Radius o des eingeschriebenen Rreises bedeutet. Es ist dann die Summe der Momente ber einzelnen Streden y. o. p, falls man unter p die Projektion des Streckenzuges bezw. ber schließenden Sehne auf UV versteht.

Schneibet UV ben Streckenzug, so muß auf die Borzeichen ber Momente bezw. ber Projektionen geachtet werden.

Da dem Streckenzuge von der Länge l die Belastung  $l\gamma$  entspricht, so ist nach dem Momentensage der Abstand seines Schwerpunktes von UV bestimmt als

$$z = \frac{\gamma \cdot \varrho \cdot p}{\gamma \cdot l} = \frac{\varrho \cdot p}{l}.$$

Die Parallele zu UV im Abstande z bestimmt mit der Symmetralen des Stredenzuges dessen Schwerpunkt.

Diese Betrachtung gilt auch noch für den Kreisbogen vom Radius r als Grenzgestalt des regelmäßigen Streckenzuges. In Fig. 242 bestimmt die Symmetrale MN des Bogens und die Parallele im Abstande  $s=\frac{r+p}{l}$  zu UV den Schwerpunkt S.

Für die in Fig. 243 gezeichnete Lage, in der die Symmetrale und UV auseinander senkrecht stehen, ist p zugleich die Sehne des Bogens, so daß

$$p=2r$$
 .  $\sin \varepsilon$ 

ift. Man hat also, da  $\frac{1}{2}l = r$ . arc  $\epsilon$  ift, hier

$$z = \frac{r \cdot \sin \varepsilon}{\operatorname{arc} \varepsilon} = OS. \quad 120)$$

Für den Halbstreiß ist  $\varepsilon=90^\circ$  und  $arc\,\varepsilon=\frac{\pi}{2}$ , d. h.  $s=\frac{2}{\pi}\cdot r$ , also angenähert  $\frac{2}{3}\,r$  oder genauer  $\frac{7}{11}\,r$ .

Für den vollen Kreis ist  $\epsilon = 180^{\circ} \text{ U}$ . und z = 0.

Für die in Fig. 244 gezeichnete Lage ist

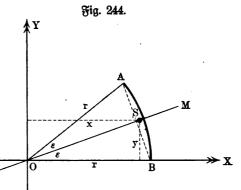
$$x = OS \cdot \cos \varepsilon = r \cdot \frac{\sin 2\varepsilon}{\operatorname{arc} 2\varepsilon}$$
  
 $y = OS \cdot \sin \varepsilon = r \cdot \frac{\sin^2 \varepsilon}{\operatorname{arc} \varepsilon}$ 

Diese Gleichungen lassen sich auch schreiben

 $r \operatorname{arc} 2 \varepsilon : r \sin 2 \varepsilon = r : x$ 

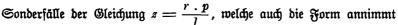
$$r \operatorname{arc} 2 \varepsilon : r(1 - \cos 2 \varepsilon)$$
  
=  $r : y$ .

So erscheinen sie als



N

Fig. 243.



$$l:p=r:z$$

**b.** h.

Bogen : Projektion des Bogens — Radius : Schwerpunktsabstand . 121)

Sieht man in Fig. 243 UV als Drehungsachse an, so beschreibt l eine Rugelzone von der Höhe p, deren Obersläche also  $2r\pi$ . p ist. Nach dem

einen der Pappus-Gulbinschen Sätze gilt dann, da hier l die Erzeugungslinie und z deren Schwerpunktsabstand ist,

b. h. 
$$z = \frac{2 r \pi \cdot p}{l}.$$

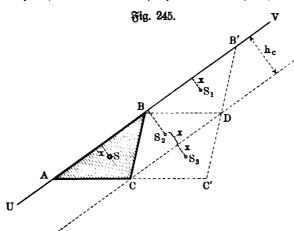
Der Schwerpunkt des Kreisbogens hat von seinem Scheitel auf der Symmetralen den Abstand  $z'=r-r\cdot\frac{\sin\varepsilon}{arc\,\varepsilon}$ . Für  $arc\,\varepsilon=a$  ist  $\sin\varepsilon=a-\frac{a^3}{6}\pm\cdots$ , so daß  $z'\sim r\cdot\frac{a^2}{6}$  ist. Da die Höhe h des Kreissbogens durch  $r-r\cos\varepsilon$  gegeben ist, so erhält man die Beziehung  $h\sim r\cdot\frac{a^2}{2}$  für  $\cos\varepsilon=1-\frac{a^2}{2}+\frac{a^4}{24}\mp\cdots$  Demnach ist  $z'\sim\frac{h}{3}$ .

Die Schwerpunkte der Bogen bestimmter (ebener oder gewundener) Kurven sind im allgemeinen schwer zu bestimmen, doch kann man sie stets in beliebiger Genauigkeit durch Streckenzüge ersegen und deren Schwerpunkte sessstellen.

73. Schwerpunktsbestimmungen für Flächen. Für die Rechtecksfläche (Symmetrie) und für die Fläche des Parallelogramms (schiefe Symmetrie) ist die Lage des Schwerpunktes ohne weiteres gegeben, ebenso für die Flächen der regelmäßigen Bielecke, für die Kreissläche und für die Fläche der Ellipse, vorausgeset, daß es sich dabei stets um homos gene Belegungen handelt.

Da alle Flächen, gegebenen Falles bei elementarer Teilung, in Dreiecke zerlegt werden können, so spielt die Behandlung der Dreieckssläche eine her= vorragende Rolle.

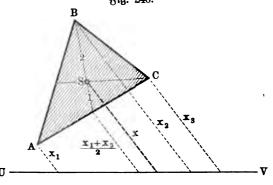
a) Der Schwerpunkt ber homogenen Dreiecksfläche. Daß ber Schwerpunkt ber Dreiecksstache in bem Schnittpunkte ihrer Mittellinien liegt,



folgt schon aus § 72 b. Man kann das Ergebnis auch gewinnen, indem man die Fläche parallel zu einer Seite in Streifen von gleicher Breite teilt und die Schwerpunkte der Streifen für eine unendlich = kleine Breite feststellt (Mittellinie).

Am besten leitet man das Ergebnis wieder durch den Momentensather in Berbindung mit der Bemerkung über ähnliche Systeme. Bergrößert man das Dreieck ABC, wie Fig. 245 zeigt, im Linearverhältnis 1:2, so daß  $\triangle AB'C'$  entsteht, so zerfällt dieses Dreieck durch
die Parallelen BD und CD bezw. zu AC und AB in vier kongruente Dreiecke. Hat der Schwer-

ette. Hat der Schwerspunkt von  $\triangle$  ABC von UV den Abstand x, so gilt das auch für  $\triangle$  BB'D, während die betreffenden Abstände für  $\triangle$  CBD und  $\triangle$  CDC' bezw.  $h_c-x$  und  $h_c+x$  sind. Da der Schwerpunkt des Dreiecks AB'C' von UV den Abstand 2x hat, so gilt, salls die Fläche eines Teildreiecks mit f bezeichnet wird, nach dem



zeichnet wird, nach bem Momentensatze

$$f.x + f.x + f(h_c - x) + f(h_c + x) = 4f.2x$$

b. h.

$$2fx + 2fh_c = 8fx$$
 ober  $6fx = 2fh_c$  ober  $x = \frac{1}{3}h_c$ .

Demnach ist S von AB, BC, CA bezw. um  $\frac{1}{3}h_c$ ,  $\frac{1}{3}h_a$ ,  $\frac{1}{3}h_b$  entfernt, b. h. er ist der Schnittpunkt der drei Mittellinien.

Bieht man von den Eden eines Dreiecks und von dessen Schwerpunkte Parallelen (Koordinaten) nach einer Geraden, so ist (vergl. Fig. 246)

$$x = \frac{x_1 + x_2 + x_3}{3} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 122)$$

Man hat für die Mittellinie auß B, welche durch S im Berhält= hältnisse 2:1 geteilt wird, die Endsoordinaten  $x_2$  und  $\frac{x_1+x_3}{2}$ . Bergl. dazu ferner  $\mathfrak{S}.$  237.

Sind die (rechtwinkligen) Koordinaten der Eden eines Dreiecks  $(x_1; y_1)$ ,  $(x_2; y_2)$ ,  $(x_3; y_3)$ , so ist dessen Fläche F gegeben durch

Mit vorstehenden Formeln läßt sich jede ebene Flache, welche in Dreiecke von bekannter Lage zerlegt ift, behandeln.

b) Der Schwerpunkt des homogenen Trapezes. Teilt man das Trapez in zwei Dreiecke (vergl. Fig. 247 a. f. S.), welche die Schwerpunkte  $S_1$  und  $S_2$  haben, so ist  $S_1$  mit der Fläche  $\frac{ah}{2}$  und  $S_2$  mit der Fläche  $\frac{bh}{2}$  belastet, so daß für S in Bezug auf UV gilt

$$\frac{ah}{2} \cdot x_1 + \frac{bh}{2} \cdot x_2 = \left(\frac{ah}{2} + \frac{bh}{2}\right) \cdot x.$$

Da  $x_1 = \frac{1}{3}h$  und  $x_2 = \frac{2}{3}h$  ist, so ist

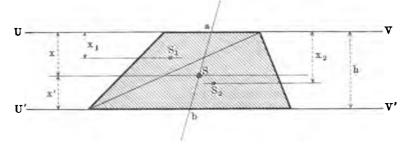
$$x = \frac{h}{3} \cdot \frac{a+2b}{a+b}.$$

Ebenso ergiebt sich für U'V'

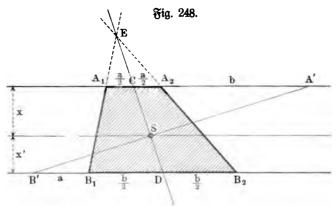
$$x' = \frac{h}{3} \cdot \frac{2a+b}{a+b}.$$

Es ist also

$$x: x' = (\frac{1}{2}a + b): (a + \frac{1}{2}b) \dots 124$$
  
Fig. 247.



Ergänzt man das Trapez zu einem Dreiede, so liegen (vergl. Fig. 248) die Schwerpunkte von  $\triangle$   $EB_1B_2$  und von  $\triangle$   $EA_1A_2$  bezw. auf den Mittels linien ED und EC, so daß ED auch für das Trapez Schwerlinie ist.

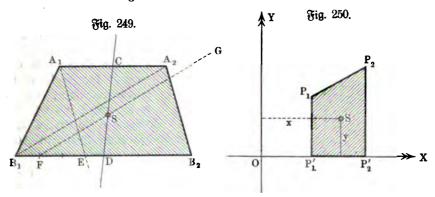


Trägt man a an  $\frac{b}{2}$  und b an  $\frac{a}{2}$ , wie es Fig. 248 zeigt, so ist  $CA'=\frac{a}{2}+b$  und  $DB'=\frac{b}{2}+a$  und demnach gist für den Schnitt=punkt S von ED und B'A'

$$CS: SD = \left(\frac{a}{2} + b\right): \left(a + \frac{b}{2}\right).$$

b. h. S ist der Schwerpunkt des Trapezes.

Diese Konstruktion von S beansprucht viel Play. Gedrängter ist die Landsche Konstruktion, welche Fig. 249 darstellt. Man hat  $A_1E//A_2B_2$ ,  $B_1F=\frac{1}{3}$   $B_1E=\frac{b-a}{3}$ ,  $FG//B_1A_2$ . Der Schnitt von FG und CD ist S.



Bei der Zerlegung geradliniger Figuren kann man in Bezug auf ein Koordinatenkreuz Trapeze bilden, wie das in Fig. 250 dargestellte. Für  $P_1=(x_1;\ y_1)$  und  $P_2=(x_2;\ y_2)$  sind dann

$$x = \frac{1}{3} \frac{y_1(2x_1 + x_2) + y_2(x_1 + 2x_2)}{y_1 + y_2}$$

Fig. 251.

 $\mathbf{E}$ 

und

$$y = \frac{1}{3} \frac{y_1^2 + y_1 y_2 + y_2^2}{y_1 + y_2}$$

die Koordinaten des Schwerpunktes S.

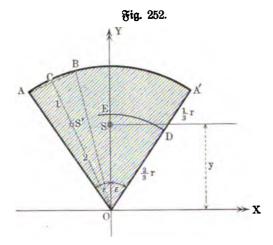
Der Beweis der Landschen Konstruktion und der Formeln für x und y folgt aus der oben gegebenen Hauptkonstruktion.

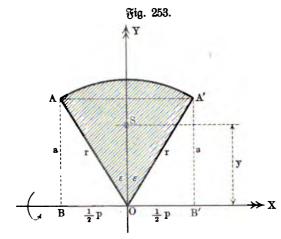
c) Der Schwerpunkt bes homosgenen Bierecks. Teilt man das Biereck nach der einen Diagonale, so ist die Bersbindungslinie der Schwerpunkte dieser Dreiecke Schwerlinie des Bierecks. Entsprechendes gilt für die andere Diagonale. Der Schnittpunkt beider Schwerlinien ist der gesuchte Schwerpunkt des Bierecks.

Wir fügen noch die Landsche Kon=
ftruktion hinzu, die sich natürlich auch auf
Trapeze anwenden läßt (vergl. Fig. 251).
Man hat:  $A_1E//B_1A_2$  und  $A_2E//B_2A_1$ ;  $B_1$  F G  $B_1F = FG = GB_2$ ;  $FS//B_1E$  und  $GS//B_2E$ .

d) Der Schwerpunkt homogener Bielede und beliebig bes grenzter ebener Figuren. Man zerlegt diese in Dreiede bezw. in Dreiede und Trapeze und behandelt das System der Teilflächen entweder burch den Momentensatz mit Beziehung auf Koordinaten oder graphostatisch. Angenähert läßt sich dieses Bersahren auch auf ebene Figuren von beliebiger Begrenzung anwenden.

e) Der Schwerpunkt des homogenen Kreisausschnittes. Berbindet man zwei Bunkte A und B (vergl. Fig. 252) des begrenzenden Bogens





durch die Sehne AB, so liegt der Schwerpunkt von △ OAB in S', falls OS'  $=\frac{2}{3} OC$  ift. Je kleiner AB genommen wird, um so mehr nähert sich OC bem Radius r des Kreises, d. h. für einen Ausschnitt AOB mit unendlich-kleinem Bogen AB ist S' Schwerpunkt, falls  $OS' = \frac{2}{3}r$  ift. der Grenze darf der Ausschnitt AOA' angesehen werben als ein Snftem von Ausschnitten mit unendlich= fleinen Bogen. Die Schwer= puntte dieser Ausschnitte liegen auf dem, in Fig. 252 rechts angebeuteten Bogen DE mit bem Radius ?r, welcher burch bas Syftem der unendlich = fleinen Auß= schnitte homogen belaftet wird. Demnach stimmt ber Schwerpunkt des Ausschnitts AOA' überein mit bem Schwerpuntte diefes Bogens, für ben

$$y = \frac{2}{3}r \frac{\sin \varepsilon}{\arcsin \varepsilon} \qquad 125)$$

ift, falls OY die Symme= trale des Ausschnittes bezw. Bogens darstellt.

Dasselbe Ergebnis folgt auch aus einem der Pappus=Guldinschen Säge. Bei der Drehung des Ausschnittes um OX als Achse beschreibt (vergl. Fig. 253) die Fläche BAA'B' eine Kugelschicht vom Bolumen  $a^2p\pi + \frac{1}{6}p^3\pi$ .

Die Flächen AOB und A'OB' beschreiben für sich je einen Kegel vom Bolumen  $\frac{1}{6}a^2p\pi$ , so daß der Körper, welchen der Ausschnitt beschreibt, das Bolumen hat

$$V = a^2 p \pi + \frac{1}{6} p^2 \pi - \frac{1}{3} a^2 p \pi = \frac{2}{3} a^2 p \pi + \frac{1}{6} p^3 \pi.$$

Für  $a = r \cos \varepsilon$  und  $p = 2 r \sin \varepsilon$  erhält man

$$V = \frac{4}{8} r^3 \pi \sin \varepsilon$$
.

Da die Fläche des Ausschmittes  $r^2$  arc  $\varepsilon$  ist, so liefert jener Sat die Gleichung

$$(r^2 \operatorname{arc} \varepsilon) (2 y\pi) = \frac{4}{3} r^3 \pi \sin \varepsilon$$

d. h.

$$y = \frac{9}{8} r \frac{\sin \varepsilon}{arc \varepsilon}.$$

Für  $\varepsilon = 90^{\circ}$  wird der Ausschnitt ein Halbtreis, so daß für diesen gilt

$$y=\frac{4}{3\pi}r,$$

b. h. angenähert  $\frac{4}{9}r$  und genauer  $\frac{14}{88}r$ .

Für  $\varepsilon=180^\circ$  wird der Ausschnitt ein voller Kreis und man erhält y=0.

f) Der Schwerpunkt des homogenen Kingstückes. Wird aus einem Ausschnitt vom Radius  $r_1$  ein konzentrischer Ausschnitt vom Radius  $r_2$  herausgenommen, so bleibt ein Kingstück übrig.

Bezeichnet man, Fig. 253 entsprechend, die Schwerpunktsabstände der beiden Ausschnitte bezw. mit  $y_1$  und  $y_2$  und den des Ringstückes mit y, die zugehörigen Flächen bezw. mit  $F_1$ ,  $F_2$  und  $F_3$ , so ist nach dem Momentensatz

$$F_1y_1=F_2y_2+Fy,$$

d. h.

$$\frac{F_1y_1-F_2y_2}{F}=y.$$

Für  $F_1=r_1^2 arc \, \epsilon$ ,  $F_2=r_2^2 arc \, \epsilon$ ,  $F=F_1-F_2$ ,  $y_1=\frac{2}{3} r_1 \frac{sin \, \epsilon}{arc \, \epsilon}$ ,

 $y_2 = \frac{2}{3} r_2 \frac{\sin \varepsilon}{arc \varepsilon}$  erhält man

$$y = \frac{2}{3} \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2} \cdot \frac{\sin \varepsilon}{\arcsin \varepsilon} = \frac{2}{3} \frac{r_1^2 + r_1 r_2 + r_2^2}{r_1 + r_2} \cdot \frac{\sin \varepsilon}{\arcsin \varepsilon}.$$

g) Der Schwerpunkt bes homogenen Kreisabschnittes. Zerslegt man den Ausschnitt in Fig. 253 in den Abschnitt über AA' und in das Dreieck OAA', so läßt sich der Momentensatz anwenden. Die Flächen von Ausschnitt und Dreieck seien bezw.  $F_1$  und  $F_2$ , die Fläche des Abschnittes  $F = F_1 - F_2$ , die entsprechenden Schwerpunktsabstände bezw.  $y_1$ ,  $y_2$  und y. Man hat dann wieder

$$\frac{F_1y_1-F_2y_2}{F}=y.$$

Für  $F_1=r^2arc$   $\epsilon$ ,  $F_2=\frac{1}{2}r^2sin$  2  $\epsilon$  und  $F=F_1-F_2$ ,  $y_1=\frac{2}{3}r$   $\frac{sin}{arc}$   $\epsilon$ ,  $y_2=\frac{2}{3}r\cos s$  erhält man

$$y = \frac{r^3}{3} \frac{(2 \sin \varepsilon - \sin 2 \varepsilon \cdot \cos \varepsilon)}{F} = \frac{2}{5} \frac{r^3 \sin^3 \varepsilon}{F} = \frac{(2 r \sin \varepsilon)^3}{12 F}.$$

Da die Sehne AA' in Fig. 253 ben Wert 2 r sin & hat, so ist

Dabei ist  $F = \frac{r^2}{2} (arc \, 2 \, \varepsilon - sin \, 2 \, \varepsilon)$ .

Die Formel gilt auch für stumpfe ( $\epsilon > 90^{\circ}$ ) Abschnitte.

Geht man von dem Rotationskörper der Rr. e) aus, so ist das Bolumen des Cylinders  $a^2p\pi$  abzuziehen, welches der Fläche BAA'B' entspricht, so daß das Bolumen des von dem Kreisabschnitte erzeugten Körpers den Wert hat:

$$V = (a^2 p \pi + \frac{1}{6} p^3 \pi) - a^2 p \pi = \frac{1}{6} p^3 \pi.$$

Man hat also

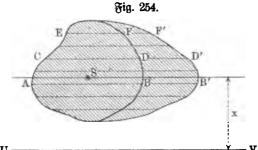
$$F \cdot (2y\pi) = \frac{1}{4}p^3\pi$$

d. h.

$$y=\frac{p^3}{12\,F}.$$

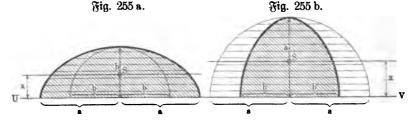
Für  $\epsilon=90^{\circ}$  gelangt man wieder zum Halbkreiß, für  $\epsilon=180^{\circ}$  zum vollen Kreiß.

h) Beitere Bermendung ber Rr. e, f, g. Ift ber Schwerpunkts= abstand x einer ebenen Figur in Bezug auf eine Achse UV bestimmt worden,



fo kann man aus der Figur unzählig-viele neue ableiten, für welche sich x in Bezug auf UV nicht ändert. Schneidet man zunächst die Figur, parallel zu UV, durch ein System von Geraden und verlängert man oder verkürzt man serner je de Strecke dieses Systems, wie es Fig. 254 zeigt, in dem-

selben Berhältnis  $\varepsilon$ , so entsteht eine neue Figur, für welche der Schwerzpunktsabstand x in Bezug auf UV wieder den alten Wert hat. Zerlegt man nämlich beide Figuren in elementare Flächenstreisen, parallel zu UV, so sind



in der Formel des Momentensages im Bähler und im Nenner für die zweite Figur die Größen  $f_1\varepsilon$ ,  $f_2\varepsilon$ , . . . einzusezen, wenn für die erste Figur die Größen  $f_1$ ,  $f_2$  . . . dur Berwendung kommen.

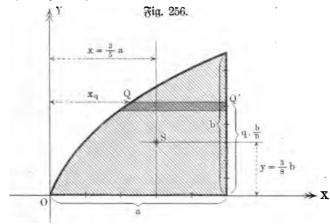
Da außerdem auch eine Berschiebung der elementaren Flächen= streifen, parallel zu UV, den Wert von x nicht ändert, so ist die Mannig= saltigkeit dieser Flächenbildungen ziemlich groß.

Die (fentrechte) Parallelprojettion einer ebenen Figur tann als eine besondere Art dieser Flächenbilbung aufgefaßt werden.

Handelt es sich nun z. B. darum, den Schwerpunkt einer gewöhnlichen Halbellipse zu bestimmen, so geht man durch Berlängerung bezw. Berkkrzung, wie es Fig.  $255\,\mathrm{a}$  und b zeigt, zu der entsprechenden Halbkreißstäche über, für welche  $x=\frac{4}{3\,\pi}\,b$  bezw.  $x=\frac{4}{3\,\pi}\,a$  ist.

Ist die Halbellipse durch einen beliebigen Durchmesser entstanden, so geht man durch Berschiebung der elementaren Flächenstreisen und durch deren Berlängerung oder Berkürzung zu einer Halbkreisssläche über, welche den Radius r erhält; dann ist auch hier  $x=\frac{4}{3\,\pi}\,r$ . Entsprechendes gilt für Absichnitte von Elipsen. Übertragung auf Ausschnitte.

i) Der Schwerpunkt der Parabelfläche. Die Parabel sei gegeben durch die Gleichung  $y^2=2\,px$ . Um den Schwerpunkt der Fläche, welche (vergl. Fig. 256) durch die Kurve und die Koordinaten a und b begrenzt



wird, zu bestimmen, teilen wir b in n gleiche Teile. Der Punkt Q bes q ten Streisens, parallel zur X-Achse, von der die Zählung beginnen mag, hat gemäß der Gleichung  $y^2=2\,px$  oder  $x=\frac{y^2}{2\,p}$  die Abscisse  $x_q=\frac{q^2b^2}{2\,p}\cdot\frac{1}{n^2}$ , so daß QQ' die Länge  $a-\frac{q^2b^2}{2\,p}\cdot\frac{1}{n^2}$  erhält. Der entsprechende Flächensstreisen von der Höche hat die Größe

$$\frac{b}{n}\left(a-\frac{q^2b^2}{2p}\cdot\frac{1}{n^2}\right)$$

und in Bezug auf die X-Achse bei dem Abstande  $q \cdot \frac{b}{n}$  das Moment

$$\frac{b}{n}\left(a - \frac{q^2b^2}{2p} \cdot \frac{1}{n^2}\right)q \cdot \frac{b}{n} = \frac{b^2a}{n^2} \cdot q - \frac{b^4}{n^4} \cdot \frac{1}{2p} \cdot q^3.$$

Für die n Streisen, welche  $q=1,2,\ldots n$  entsprechen, ergiebt sich bemnach als Moment

$$\frac{b^{2}a}{n^{2}} \Sigma q - \frac{b^{4}}{n^{4}} \cdot \frac{1}{2p} \Sigma q^{3}$$

$$= \frac{b^{2}a}{n^{2}} \frac{n(n+1)}{2} - \frac{b^{4}}{n^{4}} \cdot \frac{1}{2p} \frac{n^{2}(n+1)^{2}}{4}$$

$$= \frac{b^{2}a}{2} \left(1 + \frac{1}{n}\right) - \frac{b^{4}}{8p} \left(1 + \frac{1}{n}\right)^{2}.$$

Für  $\lim n = \infty$  geht dieses Moment über in  $\frac{b^2a}{2} - \frac{b^4}{8p}$ , oder, da  $b^2 = 2pa$  ist, in  $\frac{b^2a}{2} - \frac{b^2a}{4} = \frac{b^2a}{4}$ .

Legt man nicht die obere Grenze QQ' der Streisen, sondern die untere der Rechnung zu Grunde, so ist das Ergebnis dasselbe.

Man hat nun, da die Fläche der Parabel  $\frac{2}{3}ab$  ift, für den Abstand y bes Schwerpunktes

Eine entsprechende Rechnung ergiebt  $x = \frac{3}{5}a$ .

k) Der Schwerpunkt ber Polyeberfläche. Bestimmt man für jebe Seitenfläche ben Schwerpunkt und benkt diesen proportional zu ber Fläche belastet, so hat man den Schwerpunkt eines Systems von einzelnen Bunkten zu suchen.

Für das Tetraeder bilden z. B. die Schwerpunkte  $S_1'$ ,  $S_2'$ ,  $S_3'$ ,  $S_4'$  der vier Seiten ein neues Tetraeder, dessen vier Echpunkte belastet sind. Der Schwerpunkt S hat von den Seitenflächen des Tetraeders  $S_1'S_2'S_3'S_4'$  gleichen Abstand  $\varrho$ , d. h. er ist der Mittelpunkt der diesem eingeschriebenen Kugel. Bezeichnet man für das gegebene Tetraeder Bolumen und Oberfläche bezw. durch V und O, so ist  $\varrho = \frac{V}{O}$ . Bergl. S. 421.

1) Schwerpunkt gekrümmter homogener Flächen. Für bie Rugeloberfläche und für ben Mantel bes geraben Cylinders giebt bie Betrachtung ber Symmetrie ohne weiteres die Lage bes Schwerpunktes.

Für die Augelzone liegt der Schwerpunkt in der Mitte der Achse h. Teilt man nämlich die Zone durch Parallelschnitte zu den Grundkreisen in Bonen von der Höhe  $\frac{h}{n}$ , so ist dei einem Augelradius R die Fläche jeder Teilzone  $2R\pi\cdot\frac{h}{n}$ ; für  $lim\,n=\infty$  wird also die Achse homogen belastet.

Um ben Schwerpunkt für den Mantel eines geraden Kegels zu finden, verbindet man die Spize C mit zwei Punkten A und B des Grundstreises und bestimmt für das ebene Dreieck CAB den Schwerpunkt S'. Ze kleiner AB wird, um so genauer sällt dieser Schwerpunkt S' auf die Kegelseite, welche die Mitte von AB mit C verbindet und teilt diese von der Spize nach der Basis im Berhältnisse 2:1. Bei elementarer Teilung des Kegelmantels stellt dieser also eine homogene Belastung der Kreislinie dar, welche die Durchdringung des Mantels mit einer Parallelebene zur Grundsssäche, im Abstande  $\frac{h}{3}$  von dieser, ist. Demnach liegt S auf der Achse und teilt diese von der Spize nach der Grundsläche zu im Berhältnisse 2:1.

Projiziert man ein Flächenelement f einer Halbugel sentrecht auf die Ebene, welche die Halbugel begrenzt, so ist  $f\cos\varepsilon=f'$  die Größe der Projektion, salls f gegen die Ebene den Reigungswinkel  $\varepsilon$  hat. Da das projizierende Lot bei einem Augelradius R die Länge  $l=R\cos\varepsilon$  hat, so ist  $f\cdot l=f'R$ . (Bergl. dazu die, dem Kreisbogen entsprechende Fig. 241.) Bilbet man also für eine Fläche F, die auf der Halbugel liegt, das Moment sür jene Ebene, so erhält es den Wert F'R, salls man die Summe der Projektionen der einzelnen Flächenelemente durch F' bezeichnet.

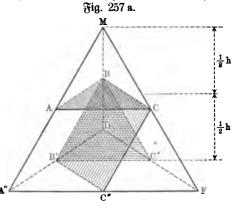
Der Abstand des Schwerpunktes der Fläche F von jener Ebene ist also  $\frac{F'}{F} \cdot R$ .

Die Schwerpunkte bestimmter Figuren auf gekrummten Flächen sind im allgemeinen schwer zu bestimmen, doch kann man sie stets in beliebiger Genauigkeit durch Polyeberslächen ersetzen und beren Schwerpunkt sessischen.

74. Schwerpunktebestimmungen für Körper. Für die Rugel und die regelmäßigen Körper, für den Kreischlinder, für das Rechtkant und für das Schiefkant (schiefes Parallelepipedon) ist die Lage des Schwerpunktes ohne weiteres durch Betrachtung der Symmetrie gegeben, ebenso für alle prissmatischen Körper, salls der Schwerpunkt des Querschnittes bekannt ist.

Da alle Körper in Tetra = eder zerlegt werden können, gegebenen Falles unter Anwen= dung elementarer Teilung, so ist die Behandlung des Tetra= eders hier von hervorragender Wichtigkeit.

a) Der Schwerpunkt des homogenen Tetraeders. Bestimmt man die Schwerpunkte der Schnitte eines Tetraeders, parallel zu einer seiner Seitensstächen, so liegen diese (ähnliche Spsteme) auf einer Geraden durch



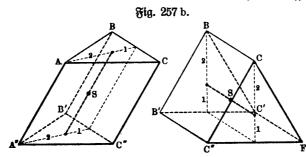
die Ede, welche jener Seitenfläche gegenüberliegt. Diese Gerade erweist sich Bernide, Rechanit. 1.

bei entsprechenber elementarer Teilung bes Tetraebers als eine Schwerlinie besselben. Berbindet man bemnach jede Ede des Tetraebers mit dem Schwerspunkte der gegenüberliegenden Seitensläche, so schneiden sich diese vier Schwerslinien im Schwerpunkte. Gine stereometrische Betrachtung zeigt, daß jede dieser Strecken im Berhältnisse 1:3 geteilt wird und zwar so, daß der größere Abschnitt an der Ede liegt. Es solgt das auch schon aus § 72, Nr. b.

Wegen der Wichtigkeit dieser Bestimmung geben wir noch die folgende Ableitung.

Berlegt man das Tetraeder durch die, in Fig.  $257\,\mathrm{a}$  (a. v. S.) gezeichneten Schnitte durch die Mitten seiner Kanten, so zerfällt es in zwei, unter sich kongruente Tetraeder MABC und BDB'C' und in die Prismen ABCA''B'C'' und CFC''BC'B'.

Bezeichnet man das Bolumen eines Teiltetraeders mit V, so hat jedes der Prismen das Bolumen 3 V und bemnach das ursprüngliche Tetraeder das



Bolumen 8V. Hat der Schwerpunkt des Testraeders BDB'C' von der Grundfläche den Abstand x, so hat der Schwerpunkt des Testraeders MABC von dieser den Abstand  $x + \frac{h}{2}$ , während der

Schwerpunkt des gansen Tetraeders (Ahnlichkeit) von ihr den Abstand 2x hat. Der Schwerspunkt des Prismas ABCA''B'C'' hat den Abstand  $\frac{h}{4}$  von der Grundsläche

und der bes Prismas CFC''BC'B' den Abstand  $\frac{1}{3}\left(\frac{h}{2}\right)=\frac{h}{6}$ , wie Fig. 257 b zeigt. Wendet man den Momentensatz für die Grundsläche an, so ist also

b. h. 
$$V \cdot x + V\left(x + \frac{h}{2}\right) + 3V \cdot \frac{h}{4} + 3V \cdot \frac{h}{6} = 8V \cdot 2x,$$
 where 
$$(2x) = \frac{h}{4} \cdot \frac{1}{4} \cdot \frac{1}{4}$$

Demnach steht der Schwerpunkt S des Tetraeders von jeder Seiten= fläche um ein Biertel der zugehörigen Höhe ab, man kommt also auf den oben bestimmten Punkt zurück.

Haben die Ecken eines Tetraeders von einer Ebene die Abstände  $x_1$ ,  $x_2$ ,  $x_3$ ,  $x_4$ , so zeigt eine entsprechende Betrachtung wie beim Dreieck, daß der Schwerpunkt von jener Ebene den Abstand

$$x = \frac{x_1 + x_2 + x_3 + x_4}{4} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 128)$$

hat.

Sind die Eden des Tetraeders durch die Koordinaten  $(x_1; y_1; s_1), \ldots$   $(x_4; y_4; s_4)$  gegeben, so gilt für das Bolumen

$$6 V = \pm \begin{vmatrix} 1 & 1 & 1 & 1 \\ x_1 & x_2 & x_3 & x_4 \\ y_1 & y_2 & y_3 & y_4 \\ z_1 & z_3 & z_3 & z_4 \end{vmatrix} \cdot 129$$

Mit vorstehenden Formeln läßt sich jeder Körper, der in Tetraeder von bekannter Lage zerlegt worden ist, behandeln.

b) Der Schwerpunkt ber homogenen Pyramibe. Zerlegt man die Pyramide durch Ebenen aus der Spize in Tetraeder, so liegt für jedes der Schwerpunkt im Abstande  $\frac{h}{4}$  von der Grundsläche, so daß eine Parallels ebene zu dieser im Abstande  $\frac{h}{4}$  für die Pyramide eine Schwerebene ist. Da anderseits die Berdindungsgerade der Spize mit dem Schwerpunkte der Grundsläche eine Schwergerade ist, so ist der Schwerpunkt bestimmt.

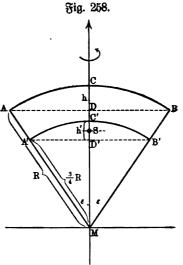
Eine Grenzbetrachtung ergiebt für ben Regel basselbe Ergebnis.

c) Der Schwerpunkt bes homogenen Rugelausschnittes. Berbindet man brei Bunkte A, B, C ber Lugeloberstäche vom Radius R mit

deren Mittelpunkte M, so nähert sich der Abstand des Schwerpunktes der Pyramide MABC vom Punkte M dem Werte  $\frac{3}{4}R$  um so mehr, je kleiner das Dreieck ABC wird. Bei einer gleichmäßigen elementaren Dreieckszerlegung der Kugelkappe, welche den Kugelzaußschnitt mitbegrenzt, wird also durch die Schwerpunkte der entsprechenden elementaren Pyramiden eine ähnlich gelegene Kugelkappe homogen belastet. Fig. 258 stellt einen Schnitt durch die Uchse des Kugelaußschnittes dar, welcher die homogen belastete Zone in A'C'B' durchdringt. Der gesuchte Schwerpunkt liegt demnach in der Mitte von C'D', hat also von M den Abstand

$$x = \frac{3}{4}R - \frac{1}{2}C'D'.$$

Da ACBD und A'C'B'D' einander ähnlich sind nach dem Modul 4:3, so ist  $C'D'=\frac{3}{4}CD=\frac{3}{4}h$ , d. h. man hat



$$x = \frac{3}{4}R - \frac{3h}{8} = \frac{3}{8}(2R - h)$$
 . . . . . . 130)

Für die Halbkugel ist h = R, so daß hier  $x = \frac{3}{8}R$  ist. Für die volle Rugel ist h = 2R, so daß hier x = 0 wird.

d) Der Schwerpunkt bes homogenen Kugelabschnittes. Zerlegtman einen Rugelausschnitt in den zugehörigen Abschnitt und in den zu= gehörigen Kegel, so läßt sich der Momentensag anwenden. Bezeichnet man die Abstände der Schwerpunkte des Ausschnitts, des Kegels und des Abschnittes vom Mittelpunkte der Kugel bezw. mit  $x_1$ ,  $x_2$ , x, die entsprechenden Bolumen bezw. mit  $V_1$ ,  $V_2$ , V, so ist

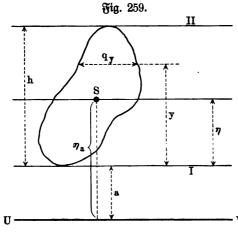
Für  $V_1 = \frac{2}{3}R^2\pi h$ ,  $V_2 = \frac{1}{3}h(2R-h)(R-h).\pi$  und  $V = V_1 - V_2$ ,  $x_1 = \frac{3}{8}(2R-h)$ ,  $x_2 = \frac{3}{4}(R-h)$  erhält man

$$x = \frac{3}{4} \frac{(2 R - h)^2}{3 R - h} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 131$$

Für die Halbkugel ist h = R, so daß hier  $x = \frac{3}{8}R$  wird. Für die volle Kugel ist h = 2R, so daß hier x = 0 ist.

e) Die Bemerkungen unter h) in § 73 gelten hier in sachgemäßer Ersweiterung. Dreht sich  $\mathfrak{z}$ . B. eine Ellipse um die eine Achse (2a), so ist der Schwerpunkt eines Abschnittes des Ellipsoides, dessen Grundsläche zur Sbene der anderen Achse (2b) parallel ist, leicht zu bestimmen. Wacht man 2a zum Durchmesser einer Kugel, so bestimmt die Grundsläche des Ellipsoidabschnittes von der Höhe h bei dieser einen entsprechenden Abschnitt, dessen Schwerpunkt zugleich der Schwerpunkt des Ellipsoidabschnittes ist. Wan hat hier also  $x=\frac{3}{4}$   $\frac{(2a-h)^2}{3a-h}$ .

## 75. Beitere Bemerfungen über Schwerpunttsbestimmungen. Reichen



bie bisherigen Betrachtungen nicht aus, so kann man gelegentlich auch bie Simpsonsche Regel für bie Bestimmung von Schwerpunkten verwenden.

Legt man an die Umgrensung einer ebenen Figur zwei parallele Tangenten I und II und zwar so, daß die Figur ganz und gar in dem damit bestimmten Streisen liegt, so läßt sich die Fläche und daß Moment für I oder II stets angenähert darsstellen.

Wenn zunächst die Schnitt= Linie q, der Fläche (vergl. Fig. 259)

in der von I aus gerechneten Höhe y stets dargestellt werden kann durch den Ausdruck

$$q_y = a_0 + a_1 y + a_2 y^2 + \cdots + a_n y^n$$

so führt eine einfache Grenzbetrachtung, wie sie bei ber Bestimmung des

Schwerpunktes der Parabelfläche angewandt wurde, zu der Fläche (F) und dem Momente der Fläche (M) in Bezug auf die Achse I.

Man hat

$$F = a_0 h + \frac{1}{2} a_1 h^2 + \frac{1}{3} a_2 h^3 + \frac{1}{4} a_3 h^4 + \frac{1}{5} a_4 h^5 + \cdots + \frac{1}{n+1} a_n h^{n+1}$$
umb
$$M = \frac{1}{2} a_0 h^2 + \frac{1}{3} a_1 h^3 + \frac{1}{4} a_2 h^4 + \frac{1}{5} a_3 h^5 + \cdots + \frac{1}{n+2} a_n h^{n+2}$$
132)

Demnach hat S von I den Abstand  $\eta = \frac{M}{F}$ 

Gilt diese Betrachtung für I, so läßt sie sich auch für II durchführen. Bezeichnet man durch  $q_0$ ,  $q_{\frac{h}{2}}$  und  $q_h$  bezw. die Schnittlinien für die Ab=

stände 0,  $\frac{h}{2}$  und h von I, wobei  $q_0$  und  $q_h$  oft den Wert Null erhalten werden und wobei  $q_h$  den sogenannten Mittelschnitt bezeichnet, so stellt der Ausdruck

$$F' = \frac{h}{6} \left( 1 \cdot q_0 + 4 \cdot q_h + 1 \cdot q_h \right),$$

welcher Mittelschnittsformel heißen mag, unter einer bestimmten Boraussegung ben Wert von F bar.

Man hat

$$F' = a_0 h + \frac{1}{2} a_1 h^2 + \frac{1}{3} a_2 h^3 + \frac{1}{4} a_3 h^4 + \frac{5}{24} a_4 h^5 + \cdots + \frac{1}{6} \cdot \frac{2^{n-2} + 1}{2^{n-2}} a_n \cdot h^{n+1}.$$

Der Bergleich von F und F' zeigt, daß die Glieder mit  $a_0$ ,  $a_1$ ,  $a_2$ ,  $a_3$  genau stimmen, mährend das Glied mit  $a_4$  in F den Koefficienten  $\frac{1}{5}=\frac{5}{25}$  und in F' den Koefficienten  $\frac{5}{24}$  hat.

Haben also alle Koefficienten  $a_p$  ben Wert Rull, abgesehen von  $a_0$ ,  $a_1$ ,  $a_2$ ,  $a_3$ , so ist in aller Strenge F=F'.

Für  $q_y = a_0 + a_1 y + a_2 y^2 + a_3 y^3$  gilt also die Mittelschnitts= formel:

$$F = \frac{h}{6} \left( 1 \cdot q_0 + 4 \cdot q_{\frac{h}{2}} + 1 \cdot q_h \right) \cdot \ldots \cdot 133$$

Bersucht man auch das Moment durch den einfachen Ausbruck

$$M' = \frac{h}{6} (1 \cdot q_0 \cdot y_0 + 4 \cdot q_h \cdot y_h + 1 \cdot q_h \cdot y_h)$$

zu ersegen, so ergiebt sich Folgenbes.

Man hat, da  $y_0 = 0$ ,  $y_h = \frac{h}{2}$  und  $y_h = h$  ift,

$$M' = \frac{1}{2} a_0 h^2 + \frac{1}{3} a_1 h^3 + \frac{1}{4} a_2 h^4 + \frac{5}{24} a_3 h^5 + \cdots + \frac{1}{6} \cdot \frac{2^{n-1} + 1}{2^{n-1}} \cdot a_n h^{n+2}.$$

Der Bergleich von M und M' zeigt, daß die Glieder mit  $a_0$ ,  $a_1$   $a_2$ 

genau stimmen, während das Glied mit  $a_3$  in M den Roefficienten  $\frac{1}{6}=\frac{5}{25}$  und in M' den Roefficienten  $\frac{5}{24}$  hat.

Haben also alle Koefficienten  $a_p$  ben Wert Null, abgesehen von  $a_0$ ,  $a_1$ ,  $a_2$ , so ist in aller Strenge M=M'.

Für  $q_y = a_0 + a_1 y + a_2 y^2$  gilt also die Mittelschnittsformel:

$$M = \frac{h}{6} \left( 1 \cdot q_0 \cdot y_0 + 4 \cdot q_h \cdot y_h + 1 \cdot q_h \cdot y_h \right) \cdot \cdot \cdot 134)$$

Seht man zu einer Achse UV über, die im Abstande a parallel zu I ist, so ist für diese

$$\eta_a = \eta + a = \frac{M}{F} + a = \frac{M + a \cdot F}{F}$$

Bildet man Ma für diese Achse nach der Mittelschnittsformel, so ergiebt sich

$$M_a = \frac{h}{6} \left[ 1 \cdot q_0 (y_0 + a) + 4 \cdot q_h \left( \frac{y_h}{2} + a \right) + 1 \cdot q_h (y_h + a) \right]$$
  
=  $M + a \cdot F_A$ 

d. h. man hat

$$\eta_a = \frac{M_a}{F}.$$

Ift die Mittelschnittsformel überhaupt anwendbar, fo ift fie nicht blog für die Achfe I (ober II), welche den Streifen begrengt,

fondern auch für jede Bar= allelachse bazu anwendbar.

Berlegt man nun eine beliebige ebene Fläche durch unter sich gleiche Doppelstreisen (vergl. Fig. 260), von denen jeder einzelne der vorigen Betrachtung entspricht, so führt eine Anwendung der Mittelschnittsformel für jeden Streisen zu solgendem Ergebnis

$$F = \frac{h}{6} [(q_0 + 4 q_1 + q_2) + (q_2 + 4 q_3 + q_4) + \cdots + (q_{n-2} + 4 q_{n-1} + q_n)]$$

$$= \frac{h}{6} [1 \cdot q_0 + 1 \cdot q_n + 2 (q_2 + q_4 + \cdots + q_{n-2}) + 4 (q_1 + q_3 + \cdots + q_{n-1})]$$

Da die (gerade) Anzahl der einzelnen Streifen n, die Anzahl der Doppelstreifen also  $\frac{n}{2}$  ist, so gilt  $H=\frac{n}{2}\cdot h$ . Demgemäß läßt sich  $\frac{h}{6}$  auch ersehen durch  $\frac{H}{3n}=\frac{y_n-y_0}{3n}\cdot$ 

Die entwidelte Formel ift bie fogen. Simpfoniche Regel (vergl. S. 70).

Hür das Moment erhält man ebenso

Which was defined eight made evenly
$$M = \frac{h}{6} \left[ 1 \cdot q_0 y_0 + 1 \cdot q_n \cdot y_n + 2 \left( q_2 y_2 + q_4 y_4 + \cdots q_{n-2} y_{n-2} \right) \right] + 4 \left( q_1 y_1 + q_3 y_3 + \cdots q_{n-1} y_{n-1} \right)$$
And hier iff  $\frac{h}{6} = \frac{H}{3m} = \frac{y_n - y_0}{3m}$ .

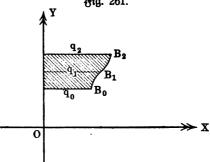
Der allgemeine Bebrauch biefer beiben Formeln fest voraus, bas man die krummlinige Begrenzung eines einzelnen Doppelstreifens so abandern darf, daß innerhalb desfelben für die Querschnittslinien die Gleichung  $q_y = a_0 + a_1 y + a_2 y^2$  gilt.

Für den ersten Streifen ist  $y_0$ ,  $y_1$ ,  $y_2$  und  $q_0$ ,  $q_1$ ,  $q_2$  gemessen, so daß in Beltung fein mußte:

$$\begin{cases} q_0 = a_0 + a_1 y_0 + a_2 y_0^2 \\ q_1 = a_0 + a_1 y_1 + a_2 y_1^2 \\ q_2 = a_0 + a_1 y_2 + a_2 y_2^2 \end{cases}$$

Aus diesen drei Gleichungen lassen sich  $a_{\mathrm{0}}$ ,  $a_{\mathrm{1}}$ ,  $a_{\mathrm{2}}$  im allgemeinen ein=

beutig bestimmen, damit ist aber auch für die Begrenzung zwischen qo und q1 und zwischen q1 und q2 eine bestimmte Boraussezung gemacht. Denkt man nämlich den Doppelstreifen in unendlich-kleine Streifen zerlegt und jeden derselben nach links an eine Achse OY angeschoben, so müßte die Gleichung  $x=a_0+a_1y+a_2y^2$ nun für die begrenzende Linie  $B_0 B_1 B_2$ gelten, b. h. diefe mußte ein Stud einer Barabel sein.



Handelt es sich allein um die Fläche und nicht auch um das Moment, so steht die Gleichung  $x = a_0 + a_1 y + a_2 y^2 + a_3 y^3$  zur Berfügung.

Die entsprechende Betrachtung des zweiten Streifens ift unabhangig von der des ersten, obwohl  $q_2$  und  $y_2$  beiden Streifen angehören. Man hat hier

$$\begin{cases} q_2 = a_0' + a_1'y_2 + a_2'y_2^2 \\ q_3 = a_0' + a_1'y_3 + a_2'y_3^2 \\ q_4 = a_0' + a_1'y_4 + a_2'y_4^2 \end{cases}$$

Aus diesen Gleichungen find a', a', a' ju bestimmen.

Je geringer die Unregelmäßigkeiten (Spigen u. f. w.) der Begrenzung find und je schmaler man die Doppelstreisen nimmt, um so mehr entspricht auch ber parabolische Ersas der Begrenzung von Streifen zu Streifen ber wirklichen Begrenzung.

Entsprechende Betrachtungen gelten auch für Rörper.

Legt man den Körper zunächst zwischen zwei parallele Tangentialebenen I und II (vergl. Fig. 259), so bezeichnet qu die Querschnittsfläche von ber Höhe y über I. Für  $q_y = a_0 + a_1 y + b y^2$  stellt die für F abgeleitete Formel Nr. 133) jest das Bolumen des Körpers dar, die für M ab= geleitete Formel Ar. 134) das Moment des Körpers in Bezug auf I.

Berlegt man den Körper in Doppelschichten (vergl. Fig. 260), so erhält man auch hier die entsprechenden Formeln Rr. 135 und 136).

Die Formeln Nr. 132 gelten wieber allgemein.

Für ein dreiachfiges Ellipsoid, dessen Gleichung  $rac{x^2}{a^2}+rac{y^2}{h^2}+rac{z^2}{c^2}=1$  ist, hat die Schnittellipse für z=p die Gleichung

$$\frac{x^2}{a^2(c^2-p^2)} + \frac{y^2}{b^2(c^2-p^2)} = 1$$

und daher ist beren Fläche  $\frac{a\,b}{c^2}(c^2-p^2)\,\pi$ 

Man hat also für ein beliebiges z die Fläche

$$q_z = \frac{ab}{c^2}(c^2 - z^2)\pi = ab\pi - \frac{ab\pi}{c^2}\cdot z^2$$

d. h. die Bedingung ber Anwendung der Mittelschnittsformel ift bier ge= geben.

Für eine Ellipse, beren Gleichung  $\frac{x^2}{a^2} + \frac{y^2}{b^2} = 1$  ist, hat die Schnittlinie für y = p ben Wert  $x = \frac{a}{b} \sqrt{b^2 - p^2}$ 

Man hat also für ein beliebiges y die Schnittlinie

$$q_y = \frac{a}{b} \sqrt{b^2 - y^2},$$

b. h. die Bedingung ber Unwendung der Mittelschnittsformel ift bier nicht gegeben 1).

Für die Kugel ist  $q_0=0$ ,  $q_h=0$ ,  $q_h=R^2\pi$ , für  $h=2\,R$  und daher

$$V = (0 + 4 R^2 \pi + 0) \frac{2 R}{6} = \frac{4}{3} R^3 \pi.$$

Bier ift ferner

$$M = (0.0 + 4 R^2 \pi . R + 0.2 R) \frac{2 R}{6} = \frac{4}{8} R^4 \pi.$$

Man hat  $\frac{4}{3}R^4\pi: \frac{4}{3}R^3\pi=R$ . Für die Halbkugel ist  $q_0=R^2\pi$ ,  $q_h=\frac{3}{2}R^2\pi$ ,  $q_h=0$  für h=Rund daher

$$V = (R^2\pi + 4 \cdot \frac{3}{4}R^2\pi + 0) \frac{R}{6} = \frac{2}{3}R^3\pi.$$

Bier ift ferner

$$M = (R^2\pi \cdot 0 + 4 \cdot \frac{3}{4}R^2\pi \cdot \frac{1}{2}R + 0 \cdot R) \frac{R}{6} = \frac{1}{4}R^4\pi$$

Man hat  $\frac{1}{4}R^4\pi : \frac{2}{3}R^3\pi = \frac{3}{6}R$ .

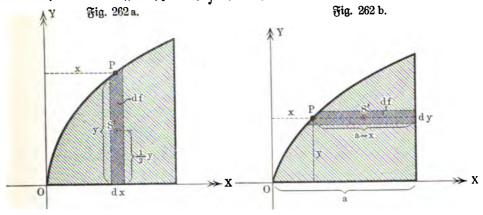
<sup>1)</sup> Zahlreiche Unwendungen findet man bei Holzmüller, Ingenieur=Mathe= matit, 1897.

Will man Integralrechnung zur Bestimmung von Schwerpunkten verswenden, so hat man für das Linienelement ds die Belastung  $ds\gamma$ , für das Flächenelement df die Belastung  $df\gamma$  und für das Bolumenelement dv die Belastung  $dv\gamma$  einzuführen, wobei ein konstantes  $\gamma$  homogenen Belastungen, ein veränderliches  $\gamma$  heterogenen Belastungen entspricht.

Für eine Kurve geht bann 3. B. das Moment für die XY-Chene

$$\sum \mu_p z_p$$
 über in  $\int ds \gamma z$ ,

während die Masse  $\Sigma \mu_p$  durch  $\int \! ds \gamma$  dargestellt wird.



Für eine Fläche hat man entsprechend

$$\Sigma \mu_p z_p = \int df \gamma z$$
,

während die Masse  $\Sigma \mu_p$  durch  $\int \! df \gamma$  gegeben ist.

Für Rörper ergiebt fich ebenfo

$$\Sigma \mu_p z_p = \int dv \gamma z$$

während die Masse durch savy gegeben ist.

Für homogene Gebilde kann man  $\gamma=1$  segen.

Für ebene Figuren kann man unendlich sichmale Streifen als df einsführen, in deren Mitte (Rechteck) ihr Schwerpunkt anzunehmen ist. Man hat dann für Fig. 262 a

$$\Sigma \mu_p x_p = \int \!\! y x dx$$
 und  $\Sigma \mu_p y^p = rac{1}{2} \int \!\! y^2 dx$   $\Sigma \mu_p = \int \!\! y dx$ 

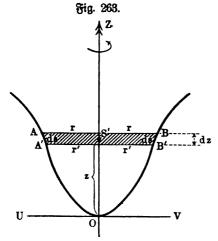
und für Fig. 262 b

$$\Sigma \mu_p x_p = rac{1}{2} \int (a^2 - x^2) \, dy$$
 und  $\Sigma \mu_p y_p = \int (a - x) y \, dy$ .  $\Sigma \mu_p = \int (a - x) \, dy$ .

Außerdem gilt für die Begrenzung die Gleichung y = f(x).

Für volle Rotationsflächen und Rotationstörper ist nur die Lage bes Schwerpunktes auf der Achse zu bestimmen. Hier kann man als Element einen Streisen bezw. eine Schicht annehmen, die durch zwei unendlich=nahe Parallelebenen, senkrecht zur Achse ausgeschnitten wird. Man hat dann, falls

bie Achse zur Z-Achse genommen wird, wie Fig. 263 zeigt, für die Fläche den Mantel des Kegelstumpses ABB'A' als Element anzusehen, d. h. man hat



$$df = \pi(r + r')ds = 2\pi r ds,$$

und für den Körper das Bolumen des Stumpfes, d. h. man hat

$$dv = \frac{\pi}{3}(r^2 + r'^2 + rr')dz = \pi r^2 dz.$$

Das Moment in Bezug auf eine Ebene durch UV, senkrecht zur Ebene ber Zeichnung, ist dann für df gegeben als  $2\pi rz ds$  und für dv als  $\pi r^2z dz$ , so daß also  $\Sigma \mu_p z_p$  für die Fläche überzgeht in

$$2\pi \int rz\,ds$$

und für den Körper in

$$\pi \int r^2 z \, dz$$
.

Ebenso geht  $\Sigma \mu_p$  für die Fläche über in  $2\pi \int r \, ds$  und für den Körper in  $\pi \int r^2 dz$ .

Außerdem gilt für die Begrenzung (Erzeugungslinie) die Gleichung z=f(r).

Oft ist es zwedmäßig, Polarkoordinaten einzuführen.

Für ebene Kurven ist dann  $ds = r d \varphi$  und  $x = r \cos \varphi$  und  $y = r \sin \varphi$  au sehen.

Für ebene Flächen ist  $df = r dr d\varphi$  zu segen.

Für Körper ist  $dv=r^2\sin\vartheta\,dr\,d\vartheta\,d\varphi$  zu setzen, salls  $\varphi$  der geo-graphischen Länge entspricht und  $\vartheta$  dem Komplemente der Breite.

76. Die Bedeutung der Schwerpunktsbestimmungen innerhalb der Dynamik. Hat man für einen Körper seinen Schwerpunkt bestimmt, so darf man in diesem das Gewicht des Körpers vereinigt denken, d. h. man darf den Körper, soweit die Einwirkung der Erde in Frage kommt, frei denken von allen Krästen, abgesehen von dem in seinem Schwerpunkte angreisenden Gewichte. Statt des unendlich gegliederten Krästesystems, welches der gegenseitigen Einwirkung von Körper und Erde entspricht, tritt also eine einzige Krast ein, statt des Körpers ein dynamisches Centrum.

Im besondern gilt auch für Bewegungen der Körper, daß die dabei aufstretende Arbeit, soweit sie dem Gewichte G des Körpers entspricht, sür eine Sentung h des Schwerpunktes den Wert +h. G und für eine Hebung h des Schwerpunktes den Wert -h. G hat. Bergl.  $\S$  48.

Bei der Berechnung des Gewichtes G eines Körpers, dessen Volumen V ist, hat oft das Verhältnis  $\frac{G}{V}$  eine Bedeutung. Hat der Körper die Masse

m, und die mittlere Dichtigkeit d, so ist

$$\frac{G}{V} = \frac{mg}{V} = \delta \cdot g.$$

Bei einem homogenen Körper ist also an einer bestimmten Stelle bes Raumes (g) ber Wert  $\frac{G}{V}$  für den Körper selbst und für beliebig kleine Teile besselben eine Konstante. Da diese von der Stoffart (species) der Körper (Eisen, Blei u. s. w.) in erster Linie abhängt, so wird sie "specifisches Gewicht" genannt.

Bezeichnet man sie mit o, so gilt also

$$\sigma = \delta$$
 .  $g$ 

Hat man für zwei Körper verschiedenen Stoffes o und  $\delta$  bestimmt, so ist  $\sigma_1:\sigma_2=\delta_1:\delta_2,$ 

folange keine Anderung von g in Frage kommt.

Die Tabelle ber "specifischen Gewichte" stimmt also mit der Tabelle ber "Dichtigkeiten" überein, wenn man in beiben Tabellen für eine und dieselbe Stoffart (3. B. Waffer bei 4° C.) den Wert 1 einführt.

Findet man z. B. in den Tabellen bei Eisen (in Bezug auf Wasser) sowohl  $\sigma = 7.5$  als auch  $\delta = 7.5$ , so bedeuten demnach diese Zahlen Berschiedenes. Die Zahl  $\sigma = 7.5$  sagt uns, daß das Gewicht (Schwerdruck oder Schwerzug) eines bestimmten Bolumens Eisens 7.5 mal so groß ist als das Gewicht (Schwerdruck oder Schwerzug) desselben Bolumens Wasser; die Zahl  $\delta = 7.5$  spricht dieselbe Beziehung für die Wassen aus. Im ersten Falle muß man außerdem die Volumeneinheit des Wassers und deren Gewicht kennen, im zweiten Falle außerdem die Bolumeneinheit des Wassers und deren Masser. Dabei macht sich aber wieder der Unterschied zwischen dem physikalischen und dem technischen Maßspstem geltend (vergl. S. 269 f.).

Das physitalische, technischen Berhältnissen angepaßte, System braucht den Kubikmeter als Bolumeneinheit und giebt dem Kubikmeter Wasser die Masse 1000 Masserilo, also das Gewicht 1000 g = 9810 Krafteinheiten.

Hier hat der Kubikmeter Eisen die Masse Massenkilo und das Gewicht  $7500\,\mathrm{g}$ , es ist also in Bezug auf die Bolumeneinheit  $\delta=7500\,\mathrm{m}$  und  $\sigma=7500\,\mathrm{g}$ .

Das technische System braucht den Kubikmeter als Volumeneinheit und giebt dem Kubikmeter Wasser das Gewicht 1000 Kraftkilo, also die Wasse  $\frac{1000}{\sigma}$ 

Hier hat der Kubikmeter Eisen das Gewicht 7500 Kraftkilo und die Wasse  $\frac{7500}{g}$ , es ist also in Bezug auf die Volumeneinheit  $\sigma=7500$  und  $\delta=\frac{7500}{g}$ .

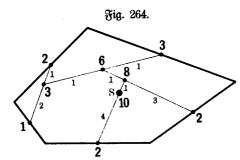
In beiden Fällen ist  $\sigma = \delta$ . g.

Im physikalischen System, wie es in der Physik benutt wird, tritt statt bes Meters der Centimeter ein, wobei ein Kubikentimeter Wasser einem Gramm Masse entspricht; dabei ist g, welches im Metersystem im Mittel den Wert 9,81 hat, durch 981 zu ersetzen.

# Anwendungen der Lehre vom Schwerpunkt.

1. Der Schwerpunkt der homogenen Begrenzung eines ebenen Fünfecks (Stangenfünfeck). Jede Seite hat ihren Schwerpunkt in ihrer Mitte und ist in diesem, proportional zu ihrer Länge, belastet. Es handelt sich also barum, den Schwerpunkt von fünf schweren Punkten zu sinden.

Dazu kann man z. B. die Koordinaten der Eden gegen ein Koordinaten= kreuz in der Ebene bestimmen und in Bezug auf dessen Achsen den Momenten=



sat anwenden, man kann aber auch unmittelbar die Abstände der Mittels punkte der Seiten von zwei Geraden der Ebene messen und den Momentensfat anwenden.

Ferner kann man auch, wie Fig. 264 zeigt, erst den Schwerpunkt sur zwei Stangen bestimmen, dann die dritte hinzunehmen u. s. f. In Fig. 264 sind die Belastungen der Teilschwerpunkte und die Teilpunktseverhältnisse der Streden angegeben.

Endlich kann man auch in der Mitte der Stangen deren Gewichte, parallel zu einander, durch Streden darstellen und die Resultante der damit gegebenen Kräste durch Krasted und Seiled bestimmen. Diese ist eine Schwerlinie des Fünseds. Dreht man die Kräste, parallel zu einander, um die Mitten der Stangen, z. B. um 90°, so liesert eine Wiederholung der Konstruktion eine zweite Schwerlinie. (Bergl. dazu Fig. 269.)

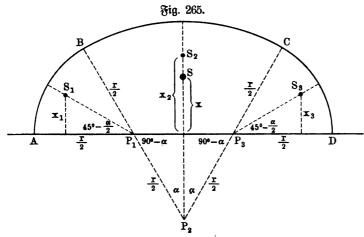
2. Der Schwerpunkt einer heterogen belasteten Strecke AB. Die Belastung mag proportional zu dem Quadrate des Abstandes vom Ende A zunehmen. Teilt man die Strecke in n gleiche Teile von der Länge  $\frac{l}{n}$ , so sind die Belastungen für die einzelnen Teilpunkte proportional zu  $\left(\frac{l}{n}\right)^2$ ,  $\left(\frac{2l}{n}\right)^2$ ,  $\left(\frac{3l}{n}\right)^2$ ..., ihre Momente in Bezug auf A also  $\left(\frac{l}{n}\right)^3$ ,  $\left(\frac{2l}{n}\right)^3$ ,  $\left(\frac{3l}{n}\right)^3$ ... Der Momentensatz liesert also für den Abstand x des Schwerpunktes dieser Belastungen von A

$$x \cdot \frac{l^2}{n^2} (1 + 4 + 9 + \cdots n^2) = \frac{l^3}{n^3} (1 + 8 + 27 + \cdots n^3).$$

Für  $\lim n = \infty$  ergiebt sich  $x = \frac{3}{4}l$ .

In Bezug auf die weiteren Grenzbetrachtungen vergl. S. 420.

3. Der Schwerpunkt eines homogenen Korbbogens, wie er bei Gewölbe- und Brückenprofilen vorkommt. Unter einem Korbbogen versteht man einen Bogen, der aus tangential aneinander gefügten Kreisbogen zusammengesetzt ist, wie es Fig. 265 für eine bestimmte Anordnung zeigt.



Bezeichnet man die Schwerpunkte der Bogen AB, BC, CD bezw. durch  $S_1$ ,  $S_2$ ,  $S_3$ , so sind  $P_1S_1$ ,  $P_2S_2$ ,  $P_3S_3$  unmittelbar durch die für den Kreiß= bogen entwickelte Formel gegeben.

Für AD als Achse ist

$$x_1=P_1S_1$$
 .  $sin\Big(45^0-rac{lpha}{2}\Big)$  und  $x_3=P_8S_3$  .  $sin\Big(45^0-rac{lpha}{2}\Big)$ 

gegeben, während  $x_2 = P_2 S_2 - \frac{r}{2} \cos \alpha$  ist. Der Momentensatz giebt dann ummittelbar x.

Für  $\alpha = 30^{\circ}$  ist x = 0.380 r.

Dreht man den Korbbogen um AD, so ist die Oberfläche des dabei entstehenden Halbraumes gegeben als  $O=2{,}502\,r^2$  nach dem einen der Bappuß=Guldinschen Sätze.

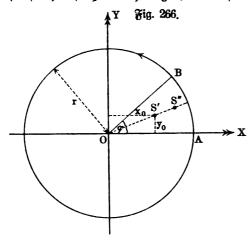
4. Der Schwerpunkt der (gemeinen) homogenen Schraubenlinie. Wenn die Schraubenlinie (vergl. Fig. 266 a. f. S.) von A aus entsteht, wie es S. 186 entwidelt wurde, so befindet sich der erzeugende Punkt nach jedem vollen Umgange wieder senkrecht über A. Ist der erzeugende Punkt nach n vollen Umgängen bei weiterem Fortrücken  $(\varphi)$  in eine Lage gekommen, deren Projektion durch B in Fig. 266 dargestellt wird, so gilt für diese Lage (B)

$$x = r\cos\varphi = r\cos(n \cdot 2\pi + \varphi)$$

$$y = r\sin\varphi = r\sin(n \cdot 2\pi + \varphi)$$

$$z = nh + \frac{arc\varphi}{2\pi} \cdot h = \frac{n \cdot 2\pi + arc\varphi}{2\pi} \cdot h.$$

Da die Schraubenlinie stets dieselbe Neigung gegen die XY-Ebene hat, so ist ihre Projektion homogen, wenn sie es selbst ist (vergl. S. 414), und



bennach ist der Schwerpunkt ihrer Projektion hier augleich die Projektion ihres Schwerpunktes. Für jeden vollen Umgang fällt die Projektion des Schwerpunktes nach O, so daß O bei n Umgängen die Belastung  $n\gamma$  erhält, falls diese für einen Umgang mit  $\gamma$  bezeichnet wird. Die Projektion des Schwerpunktes für den weiteren Fortgang von A dis B fällt nach Punkt S'', welcher mit  $\frac{arc \varphi}{2\pi} \cdot \gamma$  belastet ist. Für den Schwerpunkt S' der Projektion der Schwerpunkt S' der Projektion der Schwerpunkt

$$n\gamma \cdot OS' = \frac{arc \varphi}{2\pi} \gamma \cdot S'S'' = \frac{arc \varphi}{2\pi} \gamma (OS'' - OS'),$$

d. h. man hat

$$OS' = \frac{OS'' \cdot arc \, \varphi}{n \cdot 2\pi + arc \, \varphi}$$

Da 
$$OS'' = r \frac{\sin \frac{\varphi}{2}}{arc \frac{\varphi}{2}}$$
 ist, so hat man ferner

$$OS' = r \frac{\sin \frac{\varphi}{2}}{n \cdot \pi + arc \frac{\varphi}{2}} = \frac{rh}{\pi z} \cdot \sin \frac{\varphi}{2}.$$

Nun ist

$$x_0 = OS' \cos \frac{\varphi}{2} = \frac{rh}{2\pi z} \sin \varphi = \frac{hy}{2\pi z}$$

und

$$y_0 = OS' \sin \frac{\varphi}{2} = \frac{2rh \sin^2 \frac{\varphi}{2}}{2\pi z} = \frac{rh(1 - \cos \varphi)}{2\pi z} = \frac{h(r - x)}{2\pi z}.$$

Der gesuchte Schwerpunkt S der Schraubenlinie liegt über S' in der Höhe  $z_0 = \frac{1}{2}z$ , da die Ebene durch die Mitte der Achsestrecke (z), senkrecht zu dieser, Schwerebene ist.

5. Der Schwerpunkt der homogenen Kettenlinie. Für ein Element der Kettenlinie MN ist das Moment in Bezug auf die X=Achse (vergl. Fig. 267) gegeben als MN. y. Da  $M'N' = MN\cos\varepsilon$  und

ift, so gilt 
$$cos \, \epsilon = \frac{H}{\sqrt{V^2 + H^2}} = \frac{c\gamma}{\sqrt{s^2\gamma^2 + c^2\gamma^2}} = \frac{c}{\sqrt{s^2 + c^2}}$$
 ift, so gilt 
$$MN \cdot y = \frac{M'N'\sqrt{s^2 + c^2}}{c} \cdot y.$$

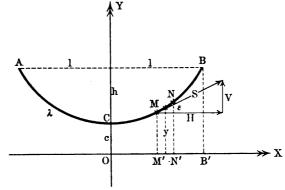
Da nach den früheren Entwickelungen (vergl. S. 357)  $y=\sqrt{s^2+c^2}$  ist, so gilt auch

$$MN \cdot y = \frac{M'N' \cdot y^2}{c}$$

Da 
$$y = \frac{c}{2} \left( e^{+\frac{x}{c}} + e^{-\frac{x}{c}} \right)$$
 ift, so ift also
$$MN \cdot y = \frac{c}{4} \cdot M'N' \left( e^{+\frac{2x}{c}} + 2 + e^{-\frac{2x}{c}} \right).$$

Dieser Ausdruck ist für jedes Clement M'N' von OB'=l zu bilden und die Summe dieser Fig. 267. Ausdrücke giebt das

Ausdrücke giebt das Moment von CB in Bezug auf die X=Achfe. Teilt man OB' in n gleiche Teile von der Größe  $\frac{l}{n}$ , so ist also  $\frac{c}{4} \cdot M'N' \cdot e^{+\frac{2x}{c}}$ ,  $\frac{c}{2} \cdot M'N'$ ,  $\frac{c}{2} \cdot M'N' \cdot e^{-\frac{2x}{c}}$ ,



für  $M'N'=rac{l}{n}$  und  $x=rac{l}{n}$ ,  $rac{2l}{n}$ ,  $rac{3l}{n}$ ,  $rac{n}{n}$  zu bilden.

Für  $M'N'e^{+\frac{2x}{c}}$  erhält man den Anfag

$$K = \frac{l}{n} \cdot e^{\frac{2l}{nc}} + \frac{l}{n} \cdot e^{\frac{4l}{nc}} + \frac{l}{n} \cdot e^{\frac{6l}{nc}} \cdot \cdot \cdot + \frac{l}{n} \cdot e^{\frac{2nl}{nc}}.$$

Für  $e^{\overline{n} \, c} = \alpha$  hat man bemnach ferner

$$K = \frac{l}{n} (\alpha + \alpha^2 + \cdots + \alpha^n) = \frac{\alpha (\alpha^n - 1)}{\alpha - 1} \cdot \frac{l}{n}$$

$$= \frac{e^{\frac{2l}{nc} \left(e^{\frac{2l}{c}} - 1\right)}}{n \left(1 + \frac{2l}{nc} + \frac{1}{2} \frac{4l^2}{n^2 c^2} + \cdots - 1\right)} \cdot l.$$

Für lim n = o ist

$$K = + \frac{c}{2} \left( e^{+\frac{2l}{c}} - 1 \right).$$

Dieselbe Betrachtung giebt für  $M'N'e^{-\frac{2x}{c}}$ 

ſ

$$K' = -\frac{c}{2} \left( e^{-\frac{2}{c}} - 1 \right).$$

Für M'N' selbst erhält man natürlich bei der Summation OB'=l. Das gesuchte Moment ist also

$$\frac{c}{4}(K+K')+\frac{c}{2}l=\frac{c^2}{8}\left(e^{+\frac{2l}{c}}-e^{-\frac{2l}{c}}\right)+\frac{c}{2}l.$$

Dasselbe Moment stellt sich dar als  $\lambda$ .  $y_0$ , salls man den Abstand des Schwerpunktes des Bogens BC von der X-Achse durch  $y_0$  bezeichnet. Man hat also

$$y_0 = \frac{\frac{1}{\aleph}c^2\left(e^{+\frac{2l}{c}} - e^{-\frac{2l}{c}}\right) + \frac{1}{2}cl}{\lambda}.$$

Da  $s=\frac{c}{2}\left(e^{+\frac{x}{c}}-e^{-\frac{x}{c}}\right)$  ist, so ist  $\lambda=\frac{c}{2}\left(e^{+\frac{l}{c}}-e^{-\frac{l}{c}}\right)$ . Außerdem gilt für B

$$x = l$$
,  $y = h + c = \frac{c}{2} \left( e^{+\frac{l}{c}} + e^{-\frac{l}{c}} \right)$ .

Demnach läßt sich yo auch schreiben als

$$y_0 = \frac{\frac{1}{2}\lambda(h+c) + \frac{1}{2}cl}{\lambda} = \frac{1}{2}(h+c) + \frac{c}{2}\frac{l}{\lambda}$$

Bezeichnet man den Abstand des Schwerpunktes S von der Geraden AB durch  $\overline{y_0}$ , so ist

$$\overline{y_0} = (h + c) - y_0 = \frac{1}{2}(h + c) - \frac{c}{2} \frac{l}{\lambda}$$

Für die ganze Kettenlinie liegt der Schwerpunkt auf der Symmetralen in derselben Hohe.

6. Der Schwerpunkt ber Flache eines ebenen homogenen Funfeds,

Fig. 268.

dessen Gen durch Koordinaten gegeben sind. Man zerlegt das Fünsed in Trapeze, wie es Fig. 268 zeigt, und wendet auf diese die Formel an, welche S. 427 angegeben wurde.

Für  $(x_1 = 2, y_1 = 10)$ ,  $(x_2 = 10, y_3 = 14)$ ,  $(x_3 = 18, y_3 = 12)$ ,  $(x_4 = 16, y_4 = 6)$ ,  $(x_5 = 8, y_5 = 2)$  erhält man:

$$x = \frac{1760}{171} = 10.3$$
  $y = \frac{1472}{171} = 8.6$ .

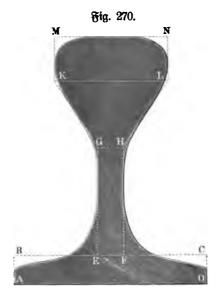
7. Graphostatische Lösung der Aufgabe Rr. 6. Es ist der Schwer= punkt des unregelmäßigen Fünseds DEFGH zu bestimmen.

Die von D aus gezogenen Diagonalen (Fig. 269 I) liefern die Teilsbreiede des Fünsecks, deren Inhalte den in Betracht zu ziehenden parallelen Krästen gleich sind. Zur Konstruktion dieser Kräste sei (Fig. 269 II) am auf an senkrecht. Mit Benutzung der Einheit  $\frac{1}{2}$  cm mache man a = 2,  $ah_1$ ,  $ah_2$  und  $ah_3$  gleich den drei Höhen der Dreiecke EDF, FDG, GDH, sowie Fig. 269.

 $aa_1$ ,  $aa_2$  und  $aa_3$  gleich den drei Grundlinien EF, FG, GH derselben Dreiecke. Berbindet man nun 2 mit  $a_1$ ,  $a_2$  und  $a_3$  und zieht von  $h_1$ ,  $h_2$  und  $h_3$  mit diesen Berbindungslinien Parallelen, so erhält man in den Linien  $aP_1$ ,  $aP_2$  und  $aP_3$  die gesuchten Kräste, welche in den Schwerpunkten der Teildreiecke angreisen  $(a_1$  und  $a_3$  sallen in Fig. 269 II zusammen, da EF = GH ist).

Nachdem nun (Fig. 269 III) das Kräftepolygon O, 1, 2, 3 mit  $\frac{1}{2}$  cm als Einheit verzeichnet, der Pol C beliebig angenommen und die Bersbindungslinien von C gezogen, konstruiere man (Fig. 269 I) das zuges Bernide, Rechanik. I.

hörige Seilpolygon  $O_1 K_1 K_2 K_3 O_2$ ; die beiden äußersten Seiten desselben liefern in ihrem Durchschnittspunkte V einen Punkt der Resultante, und die mit den Kräften parallel gezogene Linie VV' giebt die Richtung dieser Resultante an. Man drehe jest die drei Kräfte P1, P2, P3 in Fig. 269 I um 90°, und benuze dasselbe Kräftepolygon, indem man es um den Bol Cebenfalls um 900 gebreht denkt. Dabei werden alle Strahlen des neuen Polygons normal zu denen des alten, und es find demnach die Seiten des zweiten Seilpolygons nur normal zu den Strahlen des bereits gezeichneten Seilpolygons (Fig. 269 III) zu zeichnen, ohne daß man die Zeichnung des neuen Kräftepolygons notwendig hatte. Der Durchschnittspunkt W der beiden äußersten Seiten des zweiten Seilpolygons O'1K'1K'2K'8O'2 ist wiederum ein Bunkt der gesuchten Resultante, deren Richtung in die mit den jezigen Kraft= richtungen gezogene Parallele WW' fällt. Der Durchschnittspunkt S von VV' und WW' ist der gesuchte Schwerpunkt des vorgelegten Polygons, und die Strede O3 im Kräftepolygon ift gleich der Summe der drei Kräfte, d. h. sie ist der Inhalt der gegebenen Figur. Bei der Einheit von Icm und da 03 = 4,28 cm, ergiebt sich als Inhalt des Fünsecks 4.4,28 = 17,12 qcm.



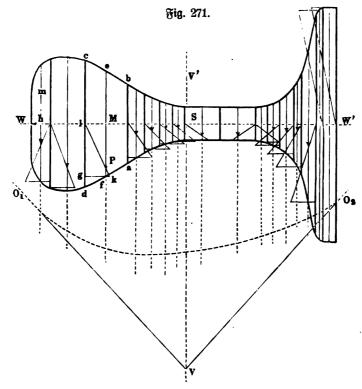
Man kann auch ummittelbar, wie in Fig. 264, ben Schwerpunkt der drei schweren Punkte  $A_1$ ,  $A_2$ ,  $A_3$  suchen, für welche die Flächen der Teilbreiecke die Belastungen sind.

8. Der Schwerpunft Schienenprofils. Der Schwerpunkts= abstand x des Schienenprofils (Rig. 270) von der unteren Rante AD ist zu be= rechnen, unter der Boraussetzung, daß die krummlinigen Begrenzungen durch die in der Figur angegebenen geraden Umrisse ersett werden. Dabei sei  $AB = 14 \,\mathrm{mm}$ ,  $AD = 93 \,\mathrm{mm}$ , EF $= 13 \,\mathrm{mm}, EG = 53 \,\mathrm{mm}, KL = 54 \,\mathrm{mm}$ KM = 21 mm, und die Hohe bes Bar= alleltrapezes GHLK gleich 32 mm.

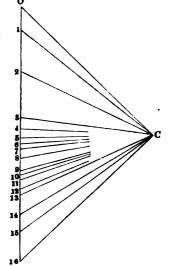
$$x = \frac{253666,2}{4197} = 60,4 \text{ mm}.$$

9. Graphostatische Behandlung von Nr. 8. Es ist der Schwerpunkt des in Fig. 271 vorgelegten Schienenprosils zu bestimmen.

Da die Figur in Bezug auf die Linie WW' symmetrisch ist, so ist das in der Nr. 7 angegebene Bersahren nur einmal in Bezug auf die zur Symmetrieachse WW' normal gerichteten Kräfte in Anwendung zu bringen. Zu dem Ende denke man das Schienenprosil durch Linien normal zu WW' in Flächenstreisen zerlegt, welche als Paralleltrapeze angesehen werden können und deren Höhen so klein gewählt werden mögen, daß man



die entsprechenden Schwerpunkte in ben Mittellängen ber betreffenben annehmen **Baralleltrapeze** barf. Ist diese Annahme in besonderen Fällen unzulässig, so ist ber Schwerpunkt nach S. 426 und 427 zu Inhalt Der bestimmen. solchen Paralleltrapezes m. h, unter m die Mittellänge und h die Höhe besselben verstanden, merbe in ein Rechted von der Seite a (gleich ber gemeinschaftlichen Flächenbasis) verwandelt; dann ist also mh = axober a: m = h: x, woraus sich x leicht tonstruieren läßt. Für die Annahme  $a = 2.6 \, \mathrm{cm}$  bestimmt man x aus ber Proportion  $\frac{a}{2}: \frac{m}{2} = \frac{h}{2}: x$  z. B.



für abcd auf folgende Beise. Durch den Endpunkt f der Mittellänge ef des Paralleltrapezes abcd zicht man eine Parallele zur Symmetrieachse, trägt auf derselben  $\frac{a}{4}=0.65$  cm von g aus bis k ab, und verbindet k mit der Mitte l von cd; es ist MP=r dann gleich der auf a reduzierten Fläche des Paralleltrapezes, unter M die Mitte der Mittellänge verstanden.

Beträgt x, mit dem Längenmaßstabe gemessen, z. B. 0,75 cm, so ist der Inhalt des Paralleltrapezes gleich a . x = 2,6 . 0,75 gleich 1,95 qcm.

Auf die hier angegebene Weise sind die Inhalte der Paralleltrapeze, das sind die angreisenden Kräfte, bestimmt und danach ist der Krästeplan gezeichnet worden. Der Durchschnittspunkt V der äußersten Seiten des Seilpolygons ist ein Punkt der Resultante, welche normal zur Symmetrieachse WW' gerichtet ist, daher in der Linie VV' liegt, welche im Durchschnittspunkte S mit WW' den gesuchten Schwerpunkt liesert. Die Strecke  $O\dots 16$  ist gleich der Summe der Kräste, d. h. gleich der Summe der 16 Paralleltrapeze oder gleich dem Inshalte des Schienenprosils. In der vorgelegten Zeichnung ist  $O\dots 16=6,7$  cm, daher der Inhalt des Schienenprosils gleich 2,6. 6,7=17,42 qcm. Das Schienenprosil ist in 0,65 der natürsichen Größe gezeichnet, daher ist der wahre Inhalt

$$17,42 \cdot \left(\frac{1}{0,65}\right)^2 = 41 \text{ qcm}.$$

10. Der Schwerpunkt eines sphärischen Dreiecks. Berbindet man die Ecken A, B, C mit dem Mittelpunkte O der Kugel, so sind die Flächen OAB, OBC, OCA bezw.  $\frac{1}{2}R^2$  arc c,  $\frac{1}{2}R^2$  arc a,  $\frac{1}{2}R^2$  arc b, salls man den Kugel-radius durch R und die Seiten der entstandenen Ecke durch a, b, c bezeichnet. Projiziert man zwei der betrachteten Flächen auf die dritte, etwa OBC und OCA auf OAB, so wird damit auf diese dritte zugleich das sphärische Oreieck F projiziert. Für F' als Projektion von F ergiebt sich

$$\frac{1}{2}R^2(arc\,\mathbf{c} - arc\,\mathbf{a}\,\cos\boldsymbol{\beta} - arc\,\mathbf{b}\,\cos\boldsymbol{\alpha}).$$

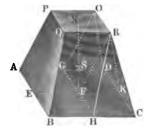
Nach dem Satze auf S. 433 ist, falls der Abstand des Schwerpunktes des sphärischen Dreiecks von OAB durch  $x_3$  bezeichnet wird,

$$RF' = x_8 F$$

so daß also gilt

$$x_3 = \frac{90^{\circ}}{\alpha + \beta + \gamma - 180^{\circ}} \cdot \frac{arc\,c - arc\,a\,\cos\beta - arc\,b\,\cos\alpha}{\pi} \cdot R.$$

Fig. 272.



Die Abstände  $x_1$  und  $x_2$  bezw. von OBC und OCA ergeben sich auf entsprechende Weise.

11. Der Schwerpunkt eines (rechteckigen) Obelisken. Die Berbindungsgerade der Schwerspunkte der oberen und der unteren Grundfläche ist eine Schwerlinie, auf welcher die Höhenlage des Schwerpunktes bestimmt werden muß. Dazu zerslegt man den Obelisken, wie Fig. 272 zeigt, in ein Schieftant AEFG PQRO, in zwei dreiseitige

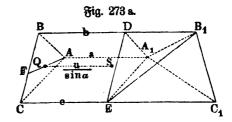
Prismem EQB FRH und OGD RFK und in eine vierseitige Pyramide R(FHKC).

Für AB=a, BC=b, PQ=a', QR=b' ist bei einer Höhe h gemäß dem Momentensage der Abstand des Schwerpunktes von der unteren Grundsläche

$$\frac{h}{2} \cdot \frac{ab + a'b + ab' + 3a'b'}{2ab + a'b + ab' + 2a'b'}.$$

12. Der Schwerpunkt eines schief abgeschnittenen dreiseitigen Prismas (z. B. eines Reils). Es ist der Schwerpunkt eines dreiseitigen schief abgeschnittenen Prismas zu bestimmen, dessen Kanten a, b, c gegen die Grundsebene ABC unter dem Winkel a geneigt sind (Fig. 273 a).

Zur Bestimmung des Schwerspunktsabstandes won der Grundsebene ABC lege man durch  $A_1$  eine Ebene parallel zu ABC, so daß der Körper in das dreiseitige Prisma  $ABCEDA_1$  und in die vierseitige Pyramide  $EDB_1C_1A_1$  zerlegt wird, welche letztere durch die Ebene  $EB_1A_1$  wieder in zwei dreiseitige Pyramiden



zerlegt werden mag. Es seien die Seiten des Normalschnitts p, q, r, und die Höhen desselben  $h_1$ ,  $h_2$ ,  $h_3$ , so daß p die normale Entsernung der Kante  $BB_1$  von  $CC_1$ , und  $h_1$  die der Kante  $AA_1$  von der Ebene  $CBB_1C_1$ , q die Entsernung der Kante  $AA_1$  von  $CC_1$ , und  $h_2$  die der Kante  $BB_1$  von der Ebene  $CAA_1C_1$  bezeichnet. In Bezug auf ABC als Momentenebene ist das Moment des Prismas  $ABCEDA_1$ 

$$\frac{ph_1}{2} a \frac{a \sin \alpha}{2}$$
,

bas Moment der Byramide EDB, A,

$$\frac{ph_1(b-a)}{6}\cdot\frac{(3a+b)\sin\alpha}{4},$$

das Moment der Pyramide  $EC_1B_1A_1$ 

$$\frac{ph_1(c-a)}{6}\cdot\frac{(2a+b+c)\sin\alpha}{4}.$$

Hieraus ergiebt sich:

$$u = \frac{1}{4} \sin \alpha \frac{a^2 + b^2 + c^2 + ab + ac + bc}{a + b + c}$$
.

Zur Berechnung der Schwerpunktsentfernung  $x_1$  von der Ebene  $CBB_1C_1$  haben wir

das Moment des Brismas ABCEDA.

$$\frac{p\,h_1}{2}\;a\,\frac{h_1}{3}$$

und das Moment der Pyramide  $EDB_1C_1A_1$ 

$$\frac{b-a+c-a}{2}\,p\,\frac{h_1}{3}\cdot\frac{h_1}{4}\,$$

daher

$$x_1 = \frac{h_1}{4} \cdot \frac{2a+b+c}{a+b+c}$$

Bei entsprechender Zerlegung findet fich ber Schwerpunktsabstand x2 von ber Ebene CAA, C,

$$x_2 = \frac{h_2}{4} \cdot \frac{a+2b+c}{a+b+c}$$

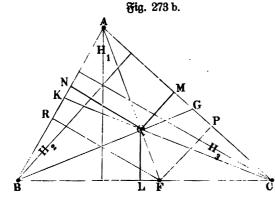
und der von der Ebene ABB, A

$$x_3 = \frac{h_3}{4} \cdot \frac{a+b+2c}{a+b+c}$$

Man ziehe burch ben Schwerpunkt S eine Parallele zu den Kanten des Brismas, wodurch sich in der Grundebene ABC der Bunkt Q ergeben mag. Berbindet man benfelben mit A, B und C (Fig. 273 b), so ist

$$h_1: x_1 = AF: QF = H_1: QL$$
  
 $h_2: x_2 = BG: QG = H_2: QM$   
 $h_3: x_3 = CK: QK = H_3: QN$ 

wenn wir mit  $H_1$ ,  $H_2$ ,  $H_3$  die Höhen des Dreiecks ABC bezeichnen.



$$QL = \frac{H_1}{4} \cdot \frac{2a+b+c}{a+b+c}$$

$$QM = \frac{H_2}{4} \cdot \frac{a+2b+c}{a+b+c}$$

$$QM = \frac{H_3}{4} \cdot \frac{a+b+2c}{a+b+2c}$$

$$QN = \frac{H_3}{4} \cdot \frac{a+b+2c}{a+b+c},$$

wodurch der Punkt Q in der Grundebene ABC der Lage nach bestimmt ist. Weiter ergiebt sich aus der Proportion  $\frac{AF}{OF} = \frac{H_1}{OI}$ 

$$\frac{AQ}{FQ} = \frac{2a + 3b + 3c}{2a + b + c},$$

b. h. Q ist Schwerpunkt zweier Gewichte, in A und F wirksam, die den Auß= brüden 2a + b + c und 2a + 3b + 3c proportional find.

In gleicher Weise soll noch das Verhältnis von BF und CF bestimmt werben. Es ist

1) 
$$\frac{BC}{FC} = \frac{H_2}{FP}$$
 und  $\frac{QM}{FP} = \frac{AQ}{AF} = \frac{H_1 - QL}{H_1}$ 

ober

$$FC = \frac{H_1}{H_2} \cdot \frac{QM}{H_1 - QL} \cdot BC;$$

2) 
$$\frac{BC}{BF} = \frac{H_3}{FR}$$
 und  $\frac{QN}{FR} = \frac{AQ}{AF} = \frac{H_1 - QL}{H_1}$ 

ober

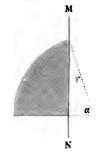
$$FB = \frac{H_1}{H_3} \cdot \frac{QN}{H_1 - QL} \cdot BC,$$

daher

$$\frac{BF}{CF} = \frac{H_2}{H_3} \cdot \frac{QN}{QM} = \frac{a+b+2c}{a+2b+c},$$

b. h. F ist der Schwerpunkt von zwei Gewichten, die proportional den Aus= bruden a + b + 2c und a + 2b + c in den Punkten C und B wirk sam find. Hieraus folgt schlieglich: Q ist ber Schwerpunkt von brei in ben Bunkten A, B, C wirksamen Gewichten, welche den Ausbrücken 2a + b + c, a + 2b + c, a + b + 2c proportional sind, Q ist also nicht Schwerpunkt der Grundebene A, B, C, und SQ fällt nicht mit der Flächen-Schwerpunktsachse bes schief abgeschnittenen dreiseitigen Prismas zusammen.

Die Oberfläche und der Inhalt der Ruppel eines Rlofter= 13. gewölbes. Wenn sich die schraffierte Fläche der Fig. 274 um MN dreht, so entsteht ein Klostergewölbe. Zieht man durch den Scheitel von a eine Parallele zu MN, so ist ber Settor für diese Achse als Summe der schraffierten Fläche und des Dreiecks aufzusassen, so daß der Abstand x' des Schwerpunktes der schraffierten Fläche von dieser Hülfsachse leicht durch den Momentensatz bestimmt werden kann. Verkleinert man x' um  $r\cos\alpha$ , so erhält man den entsprechenden Abstand x für bie Achse MN. Für ben Bogen ist ber Abstand bes Schwerpunktes von der Hulfsachse fast unmittelbar gegeben. Man erhält



Ria. 274.

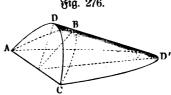
$$0 = 2 r^{2} \pi (\sin \alpha - \arccos \alpha)$$

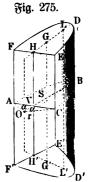
$$V = \frac{1}{3} r^{3} \pi [2 \sin \alpha + \frac{1}{3} \cos \alpha (\sin 2 \alpha - 6 \arcsin \alpha)].$$

Sind die Höhe h und die Weite 2l der Kuppel gegeben, so ist  $r=rac{h^2+l^2}{2l}$ und  $\sin \alpha = \frac{h}{\pi}$ 

14. Der Mantel und das Bolumen eines Rlauen. Bon einem normalen Cylinder mit freisförmiger Bafis ift ein cylindrisches Stud durch eine Ebene parallel der Achse abgeschnitten worden, dessen Grundebene also ein Kreiß= abschnitt ist, zum Mittelpunktswinkel 2 a gehörig. Der auf die Beise entstandene Cy= Fig. 276.

linder werde an seinen Enden beliebig schief abge= schnitten. Es ist ber Inhalt. fowie die frumme Ober= fläche des nun entstandenen Körpers zu berechnen. Die





15.

Rig. 275 (a. v. S.) stelle den betreffenden Körper por, ABC sei der normale Querschnitt, r der Halbmesser des Kreises, zu dem der Abschnitt ABC gehört; ferner sei DD' = h, EE' = a, FF' = b.

Ist S der Schwerpunkt des Kreisabschnittes ABC, und GG' durch Sparallel der Seite des Enlinders gelegt, so ift der Inhalt (vergl. S. 415)

V = GG'. (Abschnitt ABC), d. h. man hat

$$V = \frac{r^2}{12} \frac{4 \left[ 2 h - (a+b) \right] \sin \alpha^3 + 3 \left( arc \ 2 \alpha - \sin 2 \alpha \right) \left( a + b - 2 h \cos \alpha \right)}{1 - \cos \alpha}.$$

Ift S' der Schwerpunkt des Kreisbogens ABC und LL' durch S' parallel der Seite des Cylinders gelegt, so ift der Inhalt der trummen Ober= fläche, d. h. der Mantel (vergl. S. 415)

$$M=LL'$$
. (Bogen  $ABC$ ), b. h. man hat 
$$M=r\frac{[2h-(a+b)]\sin\alpha+rc\alpha(a+b-2h\cos\alpha)}{1-\cos\alpha}.$$

Fallen bei dem eben betrachteten Körper die Linien FE und F'E' mit AC zusammen, so entsteht ein Klauen ober Suf (Fig. 276 a. v. S.). Für diesen ist

$$V = \frac{hr^2}{6} \frac{4 \sin \alpha^3 - 3 \cos \alpha (\arccos 2\alpha - \sin 2\alpha)}{1 - \cos \alpha}$$

$$M = 2 hr \frac{\sin \alpha - \arccos \alpha}{1 - \cos \alpha}.$$

Wird in dem Klauen AC gleich dem Durchmesser 2r, der Mittelpunkts= winkel 2 a also zu 1800, so ist

$$V = \frac{2}{3}hr^2$$
 und  $M = 2hr$ .

Der Schwerdunkt bes Umbrehungsvaraboloids. Der Rörper, ben Fig. 277 darftellt, kann durch Umdrehung einer Barabel Fig. 277. entstanden gedacht werden, deren Gleichung für AM als X-Achse  $y^2 = 2 px$  lautet. Für AM = x und BM = yhat die Fläche BMC den Wert  $y^2\pi = 2px\pi$ , so daß also die Mittelschnittsformel sowohl für das Bolumen, als auch

für das Massenmoment anwendbar ist.

Für AM = h und  $AN = \frac{1}{9}h$  ist bezw.  $y^2 = 2ph$ und  $y^2 = ph$ , so daß die Flächen DNE und BMC bezw.  $2ph\pi$  und  $ph\pi$  find.

Man hat also

$$V = \frac{h}{6} (0 + 4 ph\pi + 2 ph\pi) = ph^2\pi.$$

Für eine Ebene durch A, parallel zu BMC, giebt ber Momentensat

$$\frac{h}{6} \left[ 0 + (4 ph \pi) \frac{h}{2} + (2 ph \pi) h \right] = \frac{2}{3} h^2 p \pi.$$

Für 
$$AS = x$$
 ist also

$$x \cdot ph^2\pi = \frac{2}{3}h^3p\pi$$

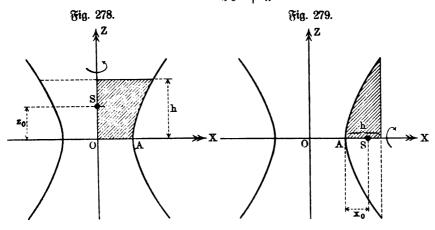
d. h. man hat

$$AS = x = \frac{2}{5}h.$$

16. Der Schwerpunkt des einschaligen Umdrehungshyperbolvids. Ist die Gleichung der Hyperbel gegeben als  $\frac{x^2}{a^2}-\frac{z^2}{b^3}=1$ , so hat ein Schnitt des Körpers in der Höhe z die Fläche  $x^2\pi=a^2\pi+\frac{a^2}{b^2}z^2\pi$ , so daß sich also die Mittelschmittsformel für Bolumen und Moment anwenden läßt (Fig. 278). Statt dessen kann man beide Größen auch unmittelbar berechnen.

Als Sohe bes Schwerpunttes über ber XY-Cbene findet man:

$$z_0 = \frac{3}{4}h \cdot \frac{2b^2 + h^2}{3b^2 + h^2}$$



17. Der Schwerpunkt des zweischaligen Umdrehungshyperboloids. Ift die Gleichung der Hyperbel gegeben als  $\frac{x^2}{a^2}-\frac{x^2}{b^2}=1$ , so ist der Abstand des Schwerpunktes von A (Fig. 279) gegeben als

$$x_0 = \frac{h}{4} \cdot \frac{8a + 3h}{3a + h}.$$

# Abungen zur Lehre vom Schwerpunkt.

- 1. Der Schwerpunkt des Umfanges eines homogenen Sechsecks (Stangensfechsecks) ist zu bestimmen. Bergl. Anwendung Nr. 1.
- 2. Eine Strede AB=l, welche in n gleiche Teile zerlegt ist, wird in den einzelnen Teilpunkten, von A auß gerechnet, mit Belastungen versehen, welche bezw. proportional sind zu  $1.2.3, 2.3.4, 3.4.5, \ldots$  Wo liegt der Schwerpunkt sür n als Anzahl und wo sür  $lim n = \infty$ ?

$$AS = \frac{l}{n} \cdot \frac{4n+1}{5}$$
 geht für  $\lim n = \infty$  über in  $AS = \frac{4}{5}l$ .

3. Der Schwerpunkt eines schweren Kreisbogens ist zu bestimmen, dessen zugehörige Sehne 15 m und bessen Halbmesser 12 m Länge hat.

Er ift 11,11m vom Mittelpunkte entfernt.

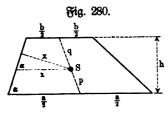
4. Bo liegt der Schwerpunkt eines schweren Bogens von demselben Halbmesser, dessen Mittelpunktswinkel 34°7' ist?

11,82 m vom Mittelpunkte entfernt.

- 5. Der Schwerpunkt des Korbbogens der Anwendung Rr. 3 ist zu bestimmen sür  $P_2B=P_2C=R$  und  $P_1A=P_1B=P_3C=P_3D=r$ , ebenso die entstandene Oberstäcke.
- 6. Der Schwerpunkt der Kettenlinie ist graphostatisch zu bestimmen, salls der Bogen durch ein n=Eck ersetzt wird. Man vergl. die zeichnerisch gestundene Lösung mit der genauen Formel der Anwendung Nr. 4.
  - 7. Die Aufgabe Ar. 6 ift für die Entloide burchzuführen.

Der Schwerpunkt eines Bogens hat von der Basis, auf welcher der Kreis vom Radius r rollt, den Abstand  $\frac{1}{2}r$ .

Desgl. für die Fläche, beren Schwerpunktsabstand fr beträgt.



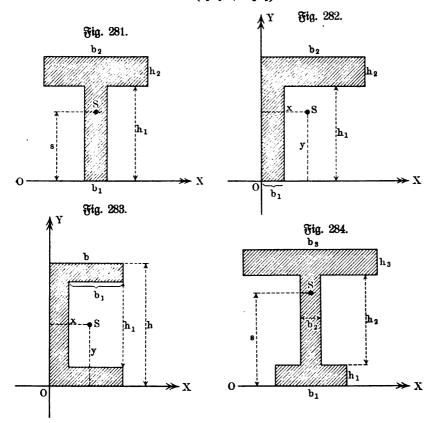
- 8. Der Schwerpunkt der Fläche eines homogenen Sechsecks ist gemäß Anwendung Tr. 6 und Nr. 7 zu bestimmen.
  - 9. Bon einem Paralleltrapez (Fig. 280) sind die parallelen Seiten a und b, die Höhe h und ein Winkel  $\alpha$  an der unteren Grundlinie gegeben. Es ist der senkrechte Abstand x des

Schwerpunktes S von derjenigen der nicht parallelen Seiten des Trapezes zu bestimmen, welche Schenkel des Winkels  $\alpha$  ift. Man hat  $x=x'\sin\alpha$ , d. h.

$$x=\frac{1}{3}\frac{a^2+ab+b^2}{a+b}\sin\alpha.$$

10. Der Schwerpunkt für den Querschnitt in Fig. 281 ist zu bestimmen.

$$s = \frac{b_1 h_1^2 + b_2 h_2 (2 h_1 + h_2)}{2 (b_1 h_1 + b_2 h_2)}.$$



11. Der Schwerpunkt für den Querschnitt in Fig. 282 ist zu bes stimmen.

Da Fig. 282 aus Fig. 281 durch Berschiebung des Stieles (nach links) entstanden gedacht werden kann, bei welcher sich das Moment für die Grundlinie nicht ändert, so ist

Auherdem ist
$$x=rac{b_1^{\,2}h_1\,+\,b_2^{\,2}h_2}{2\,(b_1\,h_1\,+\,b_2\,h_2)}.$$

12. Der Schwerpunkt für den Querschnitt in Fig. 283 (a. v. S.) ist zu bestimmen.

$$x = \frac{1}{2} \frac{(h - h_1)b^2 + h_1(b - b_1)^2}{(h - h_1)b + h_1(b - b_1)}, \qquad y = \frac{h}{2}.$$

13. Der Schwerpunkt für den Querschnitt in Fig. 284 (a. v. S.) ist zu bestimmen.

$$s = \frac{b_1 h_1^2 + b_2 h_2 (2 h_1 + h_2) + b_3 h_3 (2 h_1 + 2 h_2 + h_3)}{2 (b_1 h_1 + b_2 h_2 + b_3 h_3)}$$

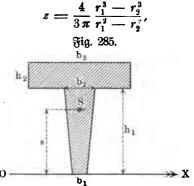
14. Der Schwerpunkt für den Querschnitt in Fig. 285 ist zu bestimmen.

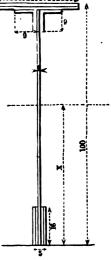
$$s = \frac{h_1^2(b_1 + 2b_2) + (2h_1 + h_2) \cdot 3b_3h_2}{3[h_1(b_1 + b_2) + 2b_3h_2]}.$$

15. Der Schwerpunkt eines Ringstückes vom Centriwinkel  $2\alpha$  und den Radien  $r_1$  und  $r_2$  ist du bestimmen. Für den Ab=  $\frac{\text{Fig. 286.}}{\text{stand }z}$  vom Mittelpunkte gilt

$$z = \frac{2}{3} \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2} \cdot \frac{\sin \alpha}{\operatorname{arc} \alpha}.$$

Für den Halbring ( $2\,\alpha=180^{\circ}$ ), dessen Umsbrehung eine Hohlkugel erzeugt, ergiebt sich





wie unmittelbar aus bem einen ber Pappus-Gulbinfchen Sage folgt.

- 16, 17, 18. Graphostatische Behandlung ber Nr. 12, 13, 14.
- 19. Rechtfertigung ber Landschen Konstruktion (vergl. S. 427) für das Trapez.
  - 20. Desgl. für das Biered.
- 21. Der Schwerpunktsabstand x des in Fig. 286 gezeichneten  $T_{\tau}$  försmigen Querschnittes von der unteren Kante ist zu berechnen, wenn die in der Figur eingeschriebenen Maße Centimeter bedeuten.

$$x = \frac{33.2.99 + 18.1.97,5 + 8.2.93 + 98.1.49 + 16.4.8}{33.2 + 18.1 + 8.2 + 98.1 + 16.4}$$
$$= \frac{15091}{262} = 57,6 \text{ cm}.$$

22. Der Schwerpunkt eines schweren Kreisausschnittes ist zu bestimmen, bessen Mittelpunktswinkel 5 n und bessen Halbmesser 6 m ist.

Der Abstand vom Mittelpunkte ist 2,951 m.

23. Das zwischen zwei parallelen Sehnen von der Länge 2a und 2b eines Kreises gelegene Stück sei schwer.

Wo liegt der Schwerpunkt, wenn der Halbmesser des Kreises gleich raegeben ist?

Die Fläche ist gleich der Differenz zweier Kreisabschnitte  $A_1$  —  $A_2$ . Der Schwerpunkt liegt auf der vom Mittelpunkte des Kreises auf die Sehnen gesfällten Rormale, und sein Abstand x vom Mittelpunkte ist

$$z = \frac{9}{3} \frac{a^3 - b^3}{A_1 - A_2}$$

24. Fällt man von dem Mittelpunkte des Kreises bei der letzten Bestimmung die angegebene Normale, so teilt dieselbe das vorige Flächenstück in zwei kongruente Teile.

Es ift ber Schwerpunkt eines solchen schweren Teiles zu bestimmen.

Die Entfernung des Schwerpunktes vom Mittelpunkte stimmt mit dem in der vorigen Aufgabe gefundenen Werte x überein. Die Entfernung x desselben von der gefällten Normale aber ist, wenn  $A_1$ ,  $A_2$  und r die in der vorigen Aufgabe angegebenen Bedeutungen haben,  $\alpha$  und  $\beta$  aber die halben Centriwinkel der Sehnen bezeichnen,

$$x = \frac{1}{6}r^3 \frac{3(\cos \beta - \cos \alpha) + \cos \alpha^3 - \cos \beta^3}{\frac{1}{2}(A_1 - A_2)}.$$

25. Es sei der Schwerpunkt von dem Flächenstück zu bestimmen, das von zwei Tangenten (die von einem Punkte aus an einen Kreis gezogen sind) und dem dazu gehörigen Bogen begrenzt ist. Zu dem Ende ist der Halb=messer r des Kreises und der zugehörige Tentriwinkel  $2\alpha$  gegeben.

Die Entfernung x vom Mittelpunkte bes Kreises ist

$$\frac{2}{8}r\frac{\sin\alpha^{3}}{\sin2\alpha-2\arccos\alpha^{2}}.$$

26. Der Schwerpunkt für die Fläche ABCD des in Fig. 265 dars gestellten Korbbogens ist zu bestimmen. Der Abstand x von AD solgt nach dem Momentensage als

$$x = \frac{4 + 28 \sin \alpha + \cos \alpha (\sin 2\alpha - 24 \operatorname{arc} \alpha)}{\pi + 6 \operatorname{arc} \alpha - \sin 2\alpha} \cdot \frac{r}{6}.$$

Für  $\alpha = 30^{\circ}$  iff  $x = 0.242 \, r$ .

27. Der Schwerpunkt eines Kugelabschnittes ist zu bestimmen, der zu einer Kugel vom Halbmesser 4,2 cm gehört und sich durch den Mittelpunkts= winkel 15° 10' bestimmt.

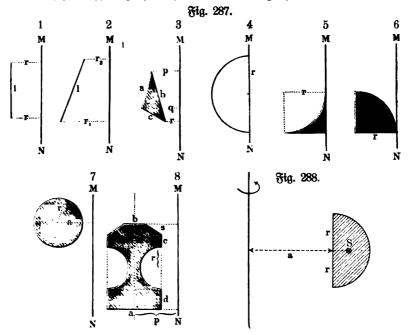
Er ift 4,175 cm pom Mittelpunkte entfernt.

28. Aus einer Halbitugel ist ein normaler Regel mit treisförmiger Basis herausgeschnitten worden, der mit der Halbitugel dieselbe Höhe hat, dessen Grundslächenhalbmesser aber gleich der Halste des Kugelhalbmessers ist.

Es ift der Schwerpunkt des ausgehöhlten Körpers zu bestimmen.

Die Entfernung von der unteren Grundebene ist

29. Für die nebenstehend gezeichneten Figuren (Fig. 287), bei denen MN eine seste Achse bezeichnet, sind aus den eingeschriebenen Maßen die In-



halte ber Oberflächen F und der Bolumina V der Umdrehungskörper zu bes stimmen, die bei einer vollständigen Umdrehung der Figuren um MN entstehen.

1. 
$$F = 2 \pi r l$$
;  $V = r^2 \pi l$ ,

2. 
$$F = \pi l(r_1 + r_2); V = \frac{\pi}{3}(r_1^2 + r_1r_2 + r_2^2)\sqrt{l^2 - (r_1 - r_2)^2},$$

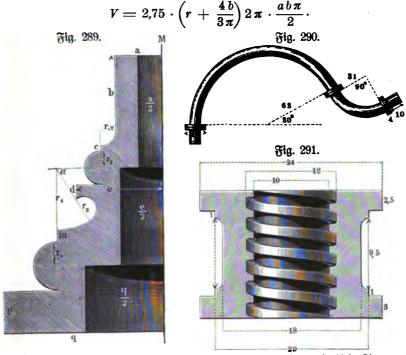
3. 
$$F = \pi[a(p+q) + b(p+r) + c(q+r)];$$
  
 $V = \frac{2}{3}\pi f(p+q+r)$ , wenn  $f$  ben Inhalt des durch die Seiten  $a$ ,  $b$ ,  $c$  bestimmten Dreiecks bezeichnet,

- 4.  $F = 4\pi r^2$ ;  $V = \frac{4}{3}\pi r^3$ ,
- 5.  $F = 1{,}14159 \pi r^2$ ;  $V = 0{,}09587 \pi r^3$ ,
- 6.  $F = 1.14159 \pi r^2$ ;  $V = 0.90413 \pi r^3$ .
- 7.  $F = 4\pi^2 ar$ ;  $V = 2\pi^2 ar^2$ ,
- 8.  $F = 2\pi p(a + b + 2c + 2d + 2s + 2r\pi);$   $V = \pi p[a(2c + 2d + e + 4r) + be 2r^2\pi].$

30. Für einen Ring von halbkreisförmigem Querschnitt (Fig. 288) ift Oberfläche und Inhalt zu bestimmen.

$$0 = \left(a + \frac{2r}{\pi}\right) 2\pi \cdot r\pi + a 2\pi \cdot 2r$$
$$V = \left(a + \frac{4r}{3\pi}\right) 2\pi \cdot \frac{1}{2}r^2\pi.$$

31. Eine Schraubenspindel, welche durch Bewegung einer Halbellipse von den Habius a und b längs eines Cylinders vom Radius r entstanden ist, umfaßt  $2^3/4$  Umgänge. Welchen Inhalt hat der Schraubenkörper der Spindel, wenn die Achse a in den Cylindermantel fällt?



- 32. Wie findet man die Schwerpunkte für beliebige elliptische Segmente? Bergl. S. 431.
- 33. Bur numerischen Berechnung der Oberfläche und des kubischen Inshaltes von dem nebengezeichneten Säulenfuße (Fig. 289) seien die einsgeschriebenen Abmessungen in Centimetern gegeben.

$$r_1 = 1; r_2 = r_3 = 2; r_5 = 3; a = 7; b = 6; c = 1; d = m = 1; e = 12; p = 4; q = 21; \alpha = 45°.$$

$$F = 4249,11 \text{ qcm}$$
  
 $V = 12172,03 \text{ cbcm}$ .

34. Das in Fig. 290 gezeichnete Rohr aus Kupfer vom specifischen Gewicht 8,8 bestehend, hat eine Metallstärke von 6 mm und einen außeren

Durchmesser von 8 cm. Wie schwer ist dasselbe, wenn die Zahlen der Figur Centimeter bedeuten?

Rohrquerschnitt gleich 13,95 qcm; Flantschquerschnitt gleich 140,39 qcm; Inhalt ber brei Flantschen 3 . 140,39 . 4 = 1,685 cbdm; Inhalt ber beiden geraden Rohrenden gleich 13,95 . 10 . 2 = 0,279 cbdm; Inhalt des großen Bogens 13,95 . 63 .  $2\pi\frac{150}{360}$ ; Inhalt des kleinen Bogens 13,95 . 31 .  $2\pi\frac{90}{360}$ ;

beibe Bogen haben zusammen ben Inhalt  $13.95 \cdot \pi \left(\frac{105}{2} + \frac{31}{2}\right) = 2,980 \text{ cbdm}$ . Der Inhalt der ganzen Rohrverbindung ist beshalb gleich 4,944 cbdm und das

Gewicht desselben beträgt 4,944. 8,8 = 43,5 kg.

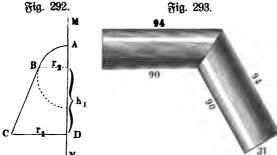
35. Es ist das Gewicht der aus Messing vom specifischen Gewicht 8,5 bestehenden Schraubenmutter (Fig. 291 a. v. S.) zu berechnen, wenn die in der Figur angegebenen Naße Centimeter bedeuten.

Inhalt des vollen Körpers 1769,417 . n.

Inhalt des positiven Schraubengewindes 
$$17 \cdot \frac{12^2\pi - 10^2\pi}{2 \cdot 4}$$

Inhalt der zu subtrahierenden Höhlung  $\frac{17}{2}\cdot\frac{12^3\pi\,+\,10^2\pi}{4}=518,5\,\pi.$  Gewicht der Mutter 1,250917 .  $\pi$  . 8,5 = 33,4 kg.

36. Um die Linie MN (Fig. 292) als Drehachse werde die Figur



ABCD gebreht, die das burch gebildet worden ift, daß man CB als Tangente für den zu dem Bogen AB gehörigen Kreis konstruierte. Durch die Umdrehung entsteht ein normaler abgestumpfster Kegel, der auf seiner oberen Grundsläche einen Kugelabschmitt trägt.

Es ist die Entsernung des Schwerpunktes der Figur ABCD von der Drehachse MN zu bestimmen, wenn  $r_2=\frac{1}{2}r_1$  und  $h_1=\frac{1}{2}r_1\sqrt{3}$  ist. Es ist

$$\frac{\pi h_1}{3} (r_1^2 + r_1 r_2 + r_2^2) + \frac{\pi}{6} h_2 (3 r_2^2 + h_2^2)$$

$$= \left\{ \frac{r_1 + r_2}{2} h_1 + \frac{r^2}{4} \cdot \frac{2}{3} \pi - \frac{r^2}{4} \sin 120^0 \right\} 2 \pi x,$$

wobei  $h_2$  die Höhe des Kugelabschnittes und r den Radius der Kugel bezeichnen. Hieraus ergiebt sich bei Benutzung der obigen Werte

$$\frac{\pi}{24} \cdot r_1^3 \frac{68}{9} \sqrt{3} = \frac{\pi}{9} \cdot r_1^2 x (6\sqrt{3} + \pi), \text{ b. f.}$$

$$x = 0.3626 r_1.$$

37. Den Inhalt, sowie den Mantel des Ofenrohrkniestückes (Fig. 293) nach den angegebenen Maßen in Centimetern zu berechnen.

$$V = \frac{\pi}{4} 31^2 \frac{94 + 90}{2} \cdot 2 = 138,88 \text{ cbdm}$$
 $M = \pi \cdot 31 \frac{94 + 90}{2} \cdot 2 = 17920 \text{ qcm}.$ 

38. Bo liegt der Schwerpunkt des Mantels eines Kegelstumpses? Der Abstand z von der unteren Grundsläche ist gegeben als

$$z=\frac{h}{3}\cdot\frac{r+2\varrho}{r+\varrho},$$

falls r der Radius der unteren und  $\varrho$  der Radius der oberen Grundsläche und h die Höhe ist.

39. Wo liegt der Schwerpunkt eines Pyramidenstumpses? Der Abstand x von der Endsläche U ist gegeben als

$$z = \frac{h}{4} \frac{U + 2\sqrt{UO} + 3O}{U + \sqrt{UO} + O},$$

falls O die andere Endfläche und h die Höhe bezeichnet.

40. Wo liegt der Schwerpunkt eines Oktanten eines Ellipsoids von den Halbachsen a, b, c?

Nimmt man die Halbachsen als entsprechendes Kreuz, so ist

$$x_0 = \frac{3}{8}a$$
,  $y_0 = \frac{3}{8}b$ ,  $z_0 = \frac{3}{8}c$ .

41. Wie sind die Betrachtungen für Fig. 277, 278, 279 auf beliebige Segmente zu übertragen?

42. Welchen Inhalt hat der, durch Fig. 294 dargestellte Körper, salls AB = A'B' = s und  $\angle BKN = \angle B'KN = \alpha$  gegeben ist?

$$V = \frac{\pi}{6} s^8 \cdot \cos \alpha.$$

V ist unabhängig vom Radius der Kugel.

43. Wo liegt der Schwerpunkt der Bassers masse, die das durch Fig. 295 dargestellte Gefäß füllt? Welches Volumen faßt es?

Einschliehlich Oberfläche und Bobenfläche find fünf Schnitte gelegt behufs Anwendung der Simps sonschen Regel.

Für  $AM = r_0 = 1$  m,  $r_1 = 1.1$  m,  $r_2 = 0.9$  m,  $r_3 = 0.7$  m,  $r_4 = 0.4$  m und MN = h = 2.5 m ift

$$MS = 0.95 \,\mathrm{m}$$

Der Inhalt ist V = 6,27 cbm. Bernide, Rechanit. I.

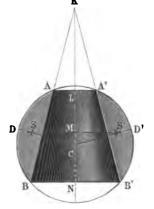
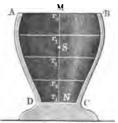


Fig. 295.



44. Ein mit Blei ausgefüllter Stein wiegt 150 kg und hat das speci=
sische Gewicht 7,3. Das darin enthaltene Blei habe ein Gewicht von 100 kg
und das specifische Gewicht 11,32. Welches specifische Gewicht hat die Stein=
masse sür sich allein?

4,26.

45. Ein Kegel, der durch die Höhe h und den Halbmesser r der Grundebene gegeben ist, besteht auß zwei Teilen. Der untere Teil, ein absgestumpster Regel, habe daß specifische Gewicht  $s_1$ , der obere, d. i. der zusgehörige Ergänzungstegel, habe daß specifische Gewicht  $s_2$ . Es ist die Höhe eines jeden der beiden Körper zu berechnen, wenn sie gleiches Gewicht ershalten sollen.

Höhe des Regels:

$$h\sqrt[3]{\frac{s_1}{s_1+s_2}}$$
.

Sohe bes Regelstumpfes:

$$h\left(1-\sqrt[3]{\frac{s_1}{s_1+s_2}}\right)$$
.

46. Wo liegt ber Schwerpunkt eines Stabes von 2 cm Durchmesser, ber aus brei verschiedenen Substanzen besteht, wenn die erste bei einem specissischen Gewichte von 1,825 eine Länge von 20 cm, die zweite bei einem specissischen Gewichte von 1,187 eine Länge von 62 cm und die dritte bei einem specissschen Gewichte von 7,788 eine Länge von 6 cm hat?

Der Abstand von dem Ende, an dem die erstgenannte Substanz sich befindet, beträgt 51,6 cm.

### Drittes Rapitel.

# Statik des flarren Körpers.

#### Erfte Abteilung.

#### Die Befestigungsreaktionen 1).

77. Die Bestimmung der Reaktionen bei statischen Konstruktionen. Die Körper, welche in den Konstruktionen der Technik verwendet werden, stehen entweder unmittelbar oder durch Bermittelung anderer Körper in materieller Berbindung mit der Erbe und sind insosern unfrei, im Gegensat zu freien Körpern, d. h. zu solchen, deren Beweglichkeit nicht durch materielle Berbindungen mit anderen Körpern eingeschränkt ist.

Um die Einwirfung solcher Berbindungen beurteilen zu können, muß man versuchen, diese in jedem besonderen Falle durch Kräfte darzustellen.

Solche Darstellungen sind, dem ersten Lehrgange der Physit entsprechend, in den früheren Kapiteln bereits verwendet worden; die betreffenden Kräfte wurden als Reaktionen bezeichnet.

Nummehr soll die Lehre von diesen Kräften ausführlicher behandelt werden, und zwar zunächst unter Beschränkung auf statische Konstruktionen, bei welchen sich die in Betracht kommenden starren Körper gegeneinander und schließlich gegen die Erde in Ruhe besinden bezw. nur solche einsache Bewegungen aussführen, dei welchen das in der Ruhe vorhandene Gleichgewicht der Kräfte erhalten bleibt.

Hierbei kommt vor allem ein, dem Principe der Paarwirkung entsfprechendes System von Gegenkräften in Frage, nämlich das Gewicht eines jeden Körpers und dessen an der Erde haftende Gegenkraft.

Da wir meift unsere Ausmerksamkeit zunächst auf das Gewicht eines Körpers richten und erst später bessen, an der Erbe hastende Gegenkraft betrachten, so psiegt man diese als Reaktion (Rückwirkung) dem Gewichte als Aktion (Wirkung) entgegenzustellen. Bergl. S. 12 u. f.

Ist ein Körper, wie ihn die Technit verwendet, gegen die Erde in Ruhe, so heben sich, falls nicht noch andere Kräfte dabei in Frage kommen, das Gewicht des Körpers und die entsprechende Erdreaktion auf, und zwar

<sup>1)</sup> Das Wort "Beseftigung" foll alle Arten ber materiellen Berbindung zweier Rörper umfassen, die starre Berbindung, die Unterfitigung u. f. w.

erscheint letztere dabei bald als eine Kraft, bald als ein System von Komponenten. Ersteres ist der Fall, wenn der Körper in einem Punkte seiner Schwerpunktsvertikalen ausgehangen oder untersklicht wird, letzteres tritt z. B. schon ein, wenn ein gewöhnlicher unbelasteter Balken an beiden Enden horiszontal ausgelagert ist, da sich hier an jedem Ende eine Reaktion zeigt.

Die Angriffspunkte dieser Reaktionen oder ihrer Komponenten liegen stets in materiellen Punkten des Körpers, in welchen dieser mit anderen

Körpern und dadurch mit der Erde in Berbindung steht.

Faßt man Körper und Erde und etwaige Zwischenkörper als ein System auf, so sind Gewicht und Erdreaktion innere Kräfte des Systems. Bergl. S. 13.

Wirten auf einen Körper in der Nähe der Erdobersläche außer seinem Gewichte noch andere Kräfte, so kann der Körper gegen die Erde nur dann in Ruhe sein, wenn das System aller auf ihn einwirtenden Kräfte im Gleichgewichte ist, abgesehen von Kräften, welche, wie es z. B. bei der Einwirtung der Sonne der Fall ist, für das ganze, aus Körper und Erde und etwaigen Zwischenkörpern gebildete System nicht innere Kräfte sind.

Die Ersahrung scheint hier zumächst zu widersprechen, da z. B. eine Platte, die man in horizontaler Richtung mit der Hand an eine vertikale Wand drückt, gegen diese in Ruhe ist, obwohl die Resultante aus Druck und

Gewicht nicht verschwindet.

Der Widerspruch löst sich, wenn man dem Principe der Paarwirkung entsprechend, jedem von dem Körper auf die Besestigung ausgeübten Zuge oder Drucke stets eine, von der Besestigung auf den Körper wirkende Gegenstraft zuordnet, und wenn man außerdem auch noch Kräste einsührt, die innershalb der Berührungssläche zwischen Körper und Besestigung auftreten.

In dem oben angeführten Beispiele wird der Druck gegen die Wand unmittelbar durch einen horizontalen Gegendruck der Wand aufgehoben, das Gewicht der Platte unmittelbar durch eine Kraft innerhalb der Berührungsfläche zwischen der Wand und der Platte.

Es ist zwedmäßig, die Kräfte, welche als Gegenkräfte des von dem Körper auf die Besestigung ausgeübten Zuges oder Drudes austreten, von den Kräften, welche sich innerhalb der Berührungsslächen zeigen, zu untersscheiden, weil man in vielen Fällen dei Bernachlässigung letzterer doch zu einer brauchbaren Darstellung der Erscheinungen gelangt.

Kräfte ber ersten Art, benen man auch die Erbreaktion zuzählen kann, mögen Befestigung sreaktionen (Berbindungsreaktionen) heißen, Kräfte ber zweiten Art werden Reibungen (Reibungsreaktionen) oder auch Tangentialsreaktionen genannt.

Auch die Reibungen unterliegen dem Principe der Paarwirkung; es tritt stets eine Kraft an der Besessigung und eine Kraft an dem Körper auf, und zwar so, daß beide Kräfte, von denen jede als eine Reaktion der anderen bezeichnet werden kann, Gegenkräfte sind.

Beschränken wir die Betrachtung ein für allemal auf Kräste, welche für das aus Erde und Körpern und etwaigen Zwischenkörpern gebildete System innere Kräste sind, so gewinnen wir demgemäß die Regel: Soll ein starrer

Rörper gegen die Erbe in Ruhe fein, so muß bas Syftem ber ihn angreifenden Rrafte, einschließlich der Befestigungsreaktionen und ber Reibungen, im Gleichgewichte sein.

Damit ist eine notwendige Bedingung ausgesprochen, sie ist aber nicht hinreichend. Bei dem Gleichgewichte seiner Kräfte kann der Körper in Ruhe sein, er kann sich aber auch in gleichförmiger Verschiebung mit geradliniger Führung besinden; man darf nur behaupten, daß der Körper bei dem Gleichgewichte seiner Kräfte in Ruhe bleibt, wenn er einmal in Ruhe ist.

Demgemäß gilt also: Solange bas System ber auf einen starren, in der Rabe ber Erdoberfläche befindlichen Körper wirkenden Kräfte, einschlich ber Befestigungsreaktionen und der Reibungen, im Gleichgewichte ist, so lange befindet sich der Körper gegen die Erde in Ruhe, vorausgesetzt, daß er gegen sie für ein Reitelement in Ruhe war.

Entsprechenbes gilt für jeben Körper eines Systems von starren Körpern.

Bon einem Körper, der unter dem Einflusse von Kräften ruht, sagt man, er besinde sich im Gleichgewicht; gelegentlich behnt man diese Ausbrucksweise auch aus auf einen Körper, der sich unter dem Einflusse von Krästen in gleichsörmiger Berschiebung mit geradliniger Führung besindet, weil in beiden Fällen das System der Kräste im Gleichgewichte ist. Man kann noch einen Schritt weiter gehen, und auch bei gleichsörmiger Drehung um eine freie Achse und bei einer entsprechenden Schraubung vom Gleichgewichte der betressenden Körper sprechen, da die inneren Kräste, welche bei Drehungen austreten, sür starre Körper nicht in Frage kommen und sür Körper der Außenwelt bei relativ geringen Geschwindszeiten vernachlässigt werden dürfen.

Im folgenden sollen die Reibungen zunächst vernachlässigt werden, so daß es sich lediglich um die Befestigungsreaktionen handelt. Man bestimmt diese Reaktionen, welche die Berbindung eines Körpers mit anderen Körpern als Kräfte darstellen, gemäß der gegebenen Entwickelung, indem man sie als unbekannte Kräfte ansieht und für das System aus diesen unbekannten Kräften und aus den ursprünglich gegebenen Kräften die Bedingungen des Gleichgewichtes (vergl. S. 339) ausstellt.

78. Die Reaktionen für einen starren Körper, von dem ein Punkt mit der Erde starr verbunden ist, und die entsprechenden Arten des Gleichgewichtes. Unter den Berbindungen zwischen einem starren Körper und der als starr vorausgesetzten Erde ist die starre Beseltigung in einem Punkte A, wie sie durch ein Kugelgelent veranschaulicht werden kann, in theoretischer Hinscht die einsachste. Handelt es sich nur um das Gewicht [G] des Körpers, so hat die Beseltigung nur das senkrecht abwärts wirkende Gewicht des Körpers aufzuheben, so daß also sür den ruhenden Körper die in A ansgreisende Reaktion [R] die Gegenkrast von [G] ist. Dabei liegt der Schwers punkt S des Körpers auf der Bertikalen durch A.

Bei einem Kugelgelenk bieten die verschiedenen relativen Lagen von A und S auf der Bertikalen durch A noch zu einer wichtigen Bemerkung Beranlassung.

- 1. Liegt S unter A, so kehrt der Körper in seine Gleichgewichtslage zurück, wenn er durch kleine Ansköße aus ihr entfernt wird.
- 2. Liegt S in A, so bleibt der Körper in jeder Stellung in Ruhe, die er unter der Einwirtung Kleiner Anstöße annimmt.
- 3. Liegt S über A, so tritt unter bem Einflusse kleiner Anstöße keine Rückehr in die ursprüngliche Lage ein, der Körper kommt vielmehr in der unter 1. bezeichneten Lage zur Rube.

Man bezeichnet den Zustand der Körper in Lage 1 als stabiles (sicheres), in Lage 2 als indifferentes (unbestimmtes) und in Lage 3 als labiles (unsicheres) Gleichgewicht.

Bei den verschiedenen Schwenkungen des Körpers um A liegt der Schwerpunkt in Lage 1 möglichst tief und in Lage 3 möglichst hoch, während er in Lage 2 unbeweglich ist.

Die Sicherheit bezw. Unsicherheit bes Gleichgewichtes entspricht der Ersfahrung, daß ein schwerer Körper zwar von selbst fallen, aber nicht von selbst steigen kann.

Das Gewicht des Körpers [G] stellt bei noch so kleinen endlichen Berzudungen aus der Lage 1 den alten Zustand wieder her und sührt bei noch so kleinen endlichen Berrückungen aus Lage 3 zur Lage 1, während es für Lage 2 nicht in Frage kommt  $^1$ ).

Betrachtet man die Arbeit des Gewichtes [G], welche stets einer Senstung des Körpers entspricht, so ist diese in Lage 1 ein Maximum und in Lage 3 ein Minimum, während sie für Berrückungen aus Lage 2 einen konstanten Wert hat.

[G] leistet bei Berrüdungen aus der Lage 1 negative und bei Berrüdungen aus der Lage 3 positive Arbeit, während bei Berrüdungen aus der Lage 2 keine Arbeit von [G] anzusezen ist. Da der Angrisspunkt von [R] sestliegt, so leistet [R] in allen Fällen keine Arbeit und man kann daher auch sagen: Das System der vorhandenen Kräfte leistet bei noch so kleinen endlichen Berrüdungen aus der Lage des sicheren Gleichzgewichtes negative und bei noch so kleinen endlichen Berrüdungen aus der Lage des unsichen Arbeit, während es für Berrüdungen aus einer Lage des unbestimmten Gleichgewichtes keine Arbeit leistet.

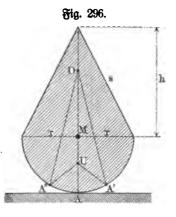
<sup>1)</sup> Für unendlich=Keine Berrückungen, die man in erster Unnäherung bestrachtet, wird in allen drei Fällen keine Arbeit geleistet, da die Bahn der Berstückung zunächst auf der Richtung der Kraft senkrecht steht; in zweiter Annäherung zeigen die Berrückungen schon den oben bezeichneten Unterschied.

<sup>\*)</sup> Diese Regel ist einer großen Berallgemeinerung sähig, die sich solgendermaßen ergiedt. Es wird später gezeigt, daß die Gleichung  $E-E_0=$  A, welche auf S. 252 sür Berschiedungen starrer Körper abgeleitet wurde, eine weitere Gultigseit hat und unter anderem überhaupt für Bewegungen starrer Körper gilt. Wird einem starren Körper, der sich in Kuhe besindet, durch Anstöße eine sehr Neine Energie  $E_0$  mitgeteilt, so gilt sür die Energie E nach Ablauf einer gewissen Zeit  $E-E_0=$  A, wobei A die Arbeit bezeichnet, welche die äußeren Kräste inzwischen geleistet haben. Ist die Kuhelage des Körpers dadurch charakteristert, daß A sür noch so kleine endliche Berrückungen aus ihr stets negativ ist, so muß  $E-E_0$ 

Hat der Punkt A die Höhe h über der Erdoberfläche, während AS = p ist, so ist das Potential (vergl. S. 252) in Bezug auf die Erdoberfläche für den Körper in den Stellungen 1 und 3 gegeben als G(h-p) und G(h+p). Bei allen Berrückungen aus Lage 1 wächst es, bei allen Berrückungen aus Lage 3 nimmt es ab, bei allen Berrückungen aus Lage 2 bleibt es konstant (Niveaussläche).

Beitere Beispiele, welche die Besestigung in einem Punkte einigermaßen veranschaulichen, sind die Aushängung eines Körpers an einem Seile (Faben) und die Unterstügung eines Körpers durch eine ebene oder krumme Fläche, salls dabei die Berührung angenähert als Berührung in einem Punkte aufgesaßt werden kann. Als Beispiel für den letzten Fall diene die in Fig. 296 dargestellte Unterstützung, bei welcher der Körper aus einer Halbugel mit Kegelaufsat besteht. Auch hier lätzt sich der oben bestimmte Unterschied der

Arten des Gleichgewichtes wieder feststellen. Fällt der Schwerpunkt S des ganzen Körpers in den Mittelpunkt M der Haldugel, so werden kleine Anstöße, dei denen etwa A' oder A" an die Stelle von A tritt, die Höhenlage von S nicht ändern, so daß wieder die Arbeit, welche der Lage des Körpers in Bezug auf die Erdsobersläche entspricht, für die verschiedenen Stellungen einen konstanten Wert hat (unsbestimmtes Gleichgewicht). Fällt S auf MA d. B. in den Punkt U, so sind A'U oder A''U größer als AU, so daß die Verrückungen aus der durch AU bezeichneten Stellung des Körpers negativer Arbeit von [G] (sicheres Gleichgewicht) entsprechen.



Fällt S auf die Berlängerung von AM,  $\mathfrak{F}$ . B. in den Punkt O, so sind A'O oder A''O kleiner als AO, so daß die Berrückungen aus der durch AO bezeichneten Stellung des Körpers positiver Arbeit von [G] (unsicheres Gleichgewicht) entsprechen.

Soll ber Schwerpunkt des ganzen Körpers nach M fallen, so müssen die Massenmomente von Halbkugel und Regel in Bezug auf die Begrenzungsebene durch M einander gleich sein, d. h. man hat für homogene Massen  $h^2=3\,r^2$  oder  $s=2\,r$ , d. h. der Hauptschnitt des Regels ist ein gleichseitiges Dreieck.

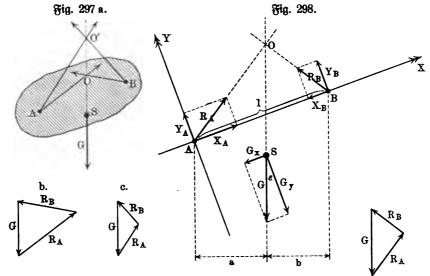
Cylindrische oder konische Körperchen aus Hollundermark, in welche eine halbkugelsörmig begrenzte Zwecke (Pinne) eingeführt ist, veranschaulichen ähn= liche Berhältnisse (Stehausmännchen, Wippermännchen).

Handelt es sich um ein beliebiges System von Kräften, welches den in A besestigten Körper angreift, so behandelt man dieses so, daß die etwa vorshandene Resultante [R] durch A geht. Die Reaktion von A ist dann die

negativ ober  $E < E_{\rm o}$  sein, b. h. die Energie bleibt unter der Grenze  $E_{\rm o}$  und das Gleichgewicht ist sicher. Für unser Beispiel ist das Potenzial in der Ruhelage des sicheren Gleichgewichts ein Minimum, in der Lage des unsicheren Gleichgewichts ein Maximum.

Gegenkraft von [R]. Soll der Körper in Ruhe sein, so muß also das etwa vorhandene Moment der Kräfte verschwinden. Für die Unterscheidung der Arten des Gleichgewichtes gilt auch hier, daß die Arbeit der vorhandenen Kräfte 1) bei Berrückungen aus der Lage des unbestimmten Gleichgewichtes den Wert Null hat, während sie für noch so keine endliche Verrückungen 2) aus den Lagen des sicheren oder unsicheren Gleichgewichtes bezw. negative oder positive Werte erhält.

79. Die Reaktionen für einen starren Körper, von dem zwei Bunkte mit der Erde starr verbunden sind, und die entsprechenden Arten des Gleichgewichtes. Ist ein starrer Körper in zwei Bunkten, A und B, in



starrer Berbindung mit der Erde, so gilt dies zugleich für die Gerade AB, so daß man diesen Fall durch Körper an drehbaren Achsen veranschauslichen kann.

Handelt es sich nur um das Gewicht [G] des Körpers, so muß der Schwerpunkt S mit den Punkten A und B in eine Ebene fallen, welche natürlich vertikal ist, da [G] und die Reaktionen in A und B dei Gleichgewicht dem Saze von den drei Kräften (vergl. S. 330) unterliegen. Stellt Fig. 297 diese Bertikalebene dar, so müssen sich die Reaktionen von A und B auf der Bertikalen von S schneiden. Jedem solchen Schnittpunkte O oder O' entspricht ein Kräftedreieck sür die Reaktionen  $[R_A]$  und  $[R_B]$  von A und B, wie es Fig. 297 d für O und Fig. 297 c für O' darstellt. Die Aufgabe hat also unendlich-viele Lösungen, ist also unbestimmt.

Eine weitere Untersuchung zeigt, daß sich diese Unsicherheit nur auf die Komponenten von  $[R_A]$  und  $[R_B]$  erstreckt, welche innerhalb der Geraden

<sup>1)</sup> Man ftellt fie burch bas "Birial" bar.

<sup>\*)</sup> Bergl. die Anmerkung auf S. 470.

AB liegen, während die Komponenten senkrecht zu dieser Geraden wohl bestimmt sind. Zerlegt man nämlich die Reaktionen sür irgend eine Lage von O nach AB und senkrecht dazu, wie es Fig. 298 zeigt, so giebt der Mosmentensatz sür A als Drehpunkt

$$-l \cdot Y_B + a \cdot G = 0$$
, b. f.  $Y_B = \frac{a}{l} \cdot G$ ,

und für B als Drehpunkt

$$+ l \cdot Y_{A} - b \cdot G = 0$$
, b. f.  $Y_{A} = \frac{b}{l} \cdot G$ .

Berlegt man noch G in Gx und Gy, so ist

$$Y_A + Y_B = G_y = \frac{a+b}{l} \cdot G = G \cdot \cos \varepsilon$$

unb

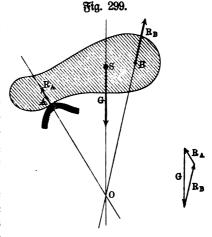
$$X_A - X_B = G_x = G$$
. sin  $\varepsilon$ .

Demnach sind die Komponenten der Reaktionen, senkrecht zu AB, vollsständig bestimmt, sür ühre Komponenten innerhalb AB ist aber nur die algebraische Summe durch  $G_x$  bestimmt, nicht aber die einzelnen Werte.

Man sagt von diesen Komponenten, sie seien "statisch unbestimmt", aber diese Ausdrucksweise ist irreleitend. Solange man den Körper als

starr auffaßt, im Gegensaße zu den thatsächlichen Berhältnissen der Außenmelt, ist die Aufgabe umbestimmt, sie wird bestimmt, wenn man auf die stets vorhandenen Formänderungen Rücksicht nimmt. Der Umstand, daß man zu ihrer Lösung nicht mit den einsachen Formeln der Statik starrer Körper außtommt, sondern dazu auch der Elasticitätslehre bedarf, hat zu obiger Ausdrucksweise geführt, weil man die Statik stillschweigend auf die Statik starrer Körper einschränkte.

Die Unbestimmtheit ber Aufgabe verschwindet sosort, wenn man für eine der Reaktionen die Richtung kennt. Dies tritt 3. B. ein, wenn man A oder



B als Punkte einer bekannten Unterstügungsfläche auffassen dars, deren Normale die Richtung der Reaktion bestimmt. Einen solchen Fall stellt Fig. 299 dar; hier ist die Reaktionsrichtung für A und damit der Schnittpunkt O mit [G] und damit OB gegeben, so daß nun das Kräftedreieck  $[R_A]$  und  $[R_B]$  eindeutig liesert.

Entsprechendes gilt für horizontal gelagerte Balten, wie schon früher behandelte Aufgaben zeigen.

Über die Arten des Gleichgewichts ist in diesem Falle dasselbe zu bemerken, wie im Falle der vorigen Paragraphen. Fast man Fig. 296 als Normalschnitt eines Haldensteinders mit aufgesetztem dreiseitigen Prisma

auf, so gelten die früheren Betrachtungen weiter, ebenso gelten sie für einen an einer Achse befindlichen Körper.

Wird der Körper, der in A und B befestigt ist, von einem System von Krästen angegriffen, so behandelt man dieses System so, daß die etwa vorshandene Resultante [R] in A angreist und AB eine der Achsen, etwa die Z-Achse, wird. Die Besestigung muß dann [R] sowie  $[M_x]$  und  $[M_y]$  derstören, während sür das Gleichgewicht serner ersorderlich ist, daß  $[M_x] \stackrel{.}{=} 0$  ist. Giebt man  $[M_x]$  und  $[M_y]$  den Arm AB = l und zerlegt man [R] nach AB und sentrecht dazu, so sind die Kräste, welche auf Punkt A und B wirken, sentrecht zu AB wieder eindeutig bestimmt, die Kräste dagegen, welche auf A und B innerhalb AB wirken, werden nur in ihrer Gesamtheit durch die Komponente von [R] dargestellt, welche in die Gerade AB sällt.

Die gesuchten Reaktionen von A und B sind dann die Gegenkräfte der betrachteten Kräfte.

Haben die Kräfte des Systems keine Komponente in der Richtung AB, so kommt natürlich auch keine Reaktion innerhalb der Geraden AB zur Geltung; in diesem Falle verschwindet die Unbestimmtheit.

Die Unbestimmtheit verschwindet serner, wenn in einem der Puntte A und B die Richtung der Reaktion gegeben ist, doch ist die Wahl dieser Richtung stets auf eine Ebene beschränkt, welche durch die stets bestimmbare Komponente, senkrecht zu AB und durch AB selbst gegeben wird. Wit dieser Betrachtung stimmt auch die folgende Überlegung überein; es handelt sich um die Bestimmung von sechs Unbekannten (je drei Komponenten der beiden Keaktionen) durch die sechs Bedingungen des Gleichgewichtes, von denen eine  $(M_z = 0)$  für diesen Zweck sortsällt, so daß noch eine weitere Angabe (Winkel innerhalb einer bestimmten Ebene) nötig ist.

In Bezug auf die Arten des Gleichgewichtes gelten die früheren Bemerkungen.

Berwandt mit der behandelten Aufgabe ist die Befestigung an einer Achse, welche in ihrer Richtung gleiten kann.

In diesem Falle muß für Gleichgewicht noch immer  $[M_s] \stackrel{\checkmark}{=} 0$  sein, außerdem aber muß die Summe der Kräfte in AB, deren Verteilung auf A und B unbestimmt blieb, verschwinden.

80. Die Reaktionen für einen starren Körper, von dem mindestens drei nicht in einer Geraden liegende Bunkte mit der Erde starr verbunden sind, und die entsprechenden Kippachsen (Stabilitätsmoment und Stabilitätsarbeit). Ist ein starrer Körper in drei, nicht in einer Geraden liegenden Punkten A, B, C mit der Erde starr verbunden, so ist die durch diese Punkte bestimmte Ebene des Körpers und damit der ganze Körper mit der Erde starr verbunden.

Die Reaktionen von A, B, C find hiernach in höherem Waße unbestimmt als die Reaktion von A und B im vorigen Falle.

Berlegt man die Reaktionen in A, B, C in Komponenten, senkrecht zur Ebene ABC, und in Komponenten, welche in die Ebene fallen, so erstreckt sich die Unbestimmtheit nur auf die letzteren. Nimmt man nämlich AB als

Drehungsachse für die Bildung des Kraftmomentes, so tritt von den  $\Re e =$  aktionen in dieses nur die, zur Ebene senkrechte Komponente von  $[R_c]$  ein, womit diese bestimmt ist, u. s. w.

Die Unbestimmtheit verschwindet hier für einen der Punkte A, B, C ganz, wenn die Richtung der Reaktion für diesen gegeben ist, weil deren stets bestimmbare Komponente, senkrecht zur Ebene ABC, und jene Richtung zusammen eine vollständige Bestimmung ermöglichen.

Solches ist z. B. der Fall, wenn man den betreffenden Punkt als Punkt in einer Unterstützungfläche ansehen kann, beren Normale die Richtung der

Reaftion bestimmt.

Ist die Unbestimmtheit für einen der Punkte A, B, C ganz verschwunden, so bleibt für die beiden anderen Punkte die Unbestimmtheit des im vorigen Paragraphen behandelten Falles übrig. Demnach ist die Bestimmung der Reaktionen bei drei sesten Punkten A, B, C Fig. 300.

Λ

D

В

der Reaktionen bei drei sesten Punkten A, B, C völlig bestimmt, wenn man in zweien von ihnen die Richtungen der Reaktionen kennt, wobei die erste Richtung völlig willkürlich, die zweite aber nur innerhalb einer bestimmten Ebene willkürlich ist. Die Angabe dieser Richtungen entspricht drei Wessungen, so daß mit den sechs Bedingungen sür das Gleichgewicht hier neun Gleichungen gegeben sind, um die neun Unbekannten (je drei Komponenten der drei Reaktionen) zu bestimmen.

Ubersteigt die Anzahl der Punkte, in denen der starre Körper mit der Erde starr verbunden ist, die Anzahl drei, so nimmt die Unbestimmtheit in der Verteilung der Reaktionen entsprechend zu.

Schon im Falle von drei solchen Punkten A, B, C spielt ein Stück der Ebene, welche durch diese Punkte bestimmt wird, für die Untersuchung des

Gleichgewichtes eine hervorragende Rolle. Dies tritt ein, wenn das System der gegebenen Kräfte eine Resultante hat, senkrecht zur Ebene ABC, so daß auch die Reaktionen von A, B, C senkrecht zur Ebene ABC liegen. In diesem Falle ist eine Beseltigung in den drei Punkten, parallel zur Ebene ABC, überflüssig.

Sind die Reaktionen in A, B, C gleichgerichtet, so haben die Punkte A, B, C außerdem nur nach einer Seite der Ebene hin Widerstand zu leisten. Diesen Fall stellt z. B. angenähert ein beliebig belasteter dreibeiniger Tisch dar, der auf einer horizontalen Ebene steht, voraußgesetz, daß die Prosektion S' des Schwerpunktes S des Tisches nebst seiner Belastung innerhalb der an den Fußpunkten gebildeten Dreieckssläche ABC liegt. Nimmt man AB als Drehungsachse, so wirkt das Gewicht G des Tisches nebst seiner Belastung an einem Arme S'D, während die Reaktion  $[R_C]$  am Arme CC' zur Geltung kommt. Die entsprechende Gleichung (vergl. Fig. 300)

$$+ G \cdot \overline{S'D} - R_C \cdot \overline{CC'} = 0$$

zeigt nun, daß  $R_c$  proportional zu S'D ift und demnach abnimmt, wenn die Belastung des Tisches so verschoben wird, daß sich S'D verkleinert. Liegt der Schwerpunkt S des Tisches nebst seiner Belastung gerade über einem Punkte von AB, so ist S'D=0 und demnach auch  $R_c=0$ . Rückt der Schwerpunkt S über AB hinaus, so ist die Gleichung

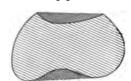
$$-G \cdot \overline{S''}\overline{D} - R_C \cdot \overline{CC'} = 0.$$

nur zu erfüllen, wenn  $R_{\mathcal{O}}$  seine Richtung ändert, was nur möglich ist, wenn bas Bein des Tisches über C im Fußboden verschraubt oder sonst besestigt ist. Ist das nicht der Fall, so kippt der Tisch um AB als Kippachse, sodald die Projektion von S die Gerade AB von innen nach außen zu überschreitet. Entsprechendes gilt für die Geraden AC und CB.

Deshalb nennt man die Fläche ABC, innerhalb welcher die Projektion des Schwerpunktes S liegen muß, die Unterstützungsfläche des Tisches, und es ist offenbar für diese Betrachtung ganz gleichgültig, ob die Unterstützung nur in den Punkten A, B, C vorhanden ist oder in der ganzen Fläche ABC.

Wären zwei Beine des Tisches, entsprechend A und B, etwa durch Hülsen auf einer drehbaren Achse AB befestigt, während das dritte Bein,

Fig. 301.



entsprechend C, auf einer Stüge ruhte, so würden beim Fortfall dieser Stüge für den Tisch zwei Gleichsgewichtslagen möglich seine umsichere, bei welcher S über der Kippachse AB steht, und eine sichere, bei welcher S unter der Kippachse AB liegt. Die Unterstützung in A, B, C stellt also, salls die Projektion von S in die Fläche ABC sällt, eine sichere Gleichs

gewichtslage für die Achse AB dar, bedingt durch die Unterstützung in C. Entsprechendes gilt für die Geraden BC und AC.

Man nennt infolgebessen das Moment +G. S'D, welches den Körper für die AB in die, durch die Unterstützung C bedingte, sichere (stabile) Gleichgewichtslage bringt, das Stabilitätsmoment für AB.

Findet die Unterstützung eines schweren Gegenstandes auf einer Horizontalebene in mehr als drei Punkten statt, so tritt an die Stelle des bestrachteten Dreiecks ABC eine andere Unterstützungssläche, salls nicht die in Frage kommenden Punkte alle innerhalb der betrachteten Dreieckssläche liegen.

Um die Unterstügungssläche für eine beliebige Wenge (auch unendlichs große) von Stütpunkten zu erhalten, zerlegt man zunächst durch die Versbindungsgerade zweier Stütpunkte A und B die Horizontalebene so, daß beren eine Hälfte keinen der Stütpunkte enthält. Liegt diese Hälfte linker Hand, falls man sich auf der Ebene stehend und in die Richtung AB sehend benkt, so hat man nun serner AB um B so zu drehen, daß linker Hand keine Stütpunkte auftreten und zwar so lange, dis die Gerade wieder einen Stütpunkt C trisst. Weiter hat man die Gerade in derselben Weise um C zu drehen, dis sie wieder einen Stütpunkt D trisst u. s. s., die man zu A zurück gelangt. Der von der Geraden bei ihrer Bewegung abgegrenzte Teil der Ebene ist die Unterstützungssläche. Vilden die Stützpunkte die Ecken eines konvezen Vielecks, so ist dessen Fläche die Unterstützungssläche; sie bleibt dies,

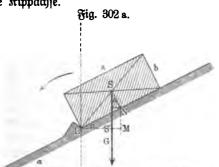
wenn im Innern des Bielecks beliebig=viele Stütpunkte dazu kommen, auch wenn die ganze Fläche mit solchen angefüllt ist.

Füllen die Stützpunkte eine geschlossen Linie, die durch einen Grenzübergang aus einem konveren Bieleck hergestellt werden kann, so gilt Entsprechendes.

Füllen die Stütpunkte aber 3. B. die in Fig. 301 einfach schraffierte Fläche, so mussen die doppelt schraffierten Teile hinzugenommen werden, um die Unterstützungsfläche zu bilden.

Jede Lage der oben betrachteten Geraden, durch welche die Unterstützungs= fläche erzeugt wird, kann zur Kippachse werden, so daß in Bezug auf jede derselben das Stabilitätsmoment bestimmt werden kann.

Für das zunächst betrachtete Dreieck sind also nicht nur AB, BC, CA Kippachsen, sondern jede Gerade durch A, B, C, welche die Dreieckssläche nicht schneidet; für eine Unterstügungssläche, welche durch eine konveze Kurve begrenzt wird, ist jede Tangente dieser Kurve Kippachse.



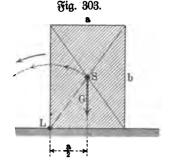


Kippachsen können unter sehr verschiedenen Umständen auftreten. Liegt  $\mathfrak d.$  B. ein Prisma, wie Fig. 302 andeutet, auf einer schiefen Ebene, gestützt durch eine horizontale Leiste L oder durch entsprechende Stifte, so hängt die

Frage der Stabilität in Bezug auf die durch L gegebene Kippachse vor allem von dem Neisgungswinkel  $\alpha$  ab.

Fällt S in die Bertikale von L, so tritt unsicheres Gleichgewicht ein, und die geringste Bergrößerung von  $\alpha$  führt zum Kippen.

Das Stabilitätsmoment ist hier  $+G \cdot \overline{S'L}$ , ober, da  $S'L = ML - MS' = \frac{a}{2}\cos\alpha - \frac{b}{|2}\overline{\sin\alpha}$  ist, auch  $+\frac{G}{2}(a\cos\alpha - b\sin\alpha)$ .



Es wird Null für  $tg\, lpha = rac{a}{b}$ , so daß für  $tg\, lpha > rac{a}{b}$  Rippen eintritt.

Die Stabilität ist nicht immer allein durch das Gewicht des Körpers bedingt. Allgemein verstehen wir bei einem beliebigen System von Kräften unter dem Stabilitätsmoment in Bezug auf eine Kippachse AB das Moment der Kräfte, welche das Kippen um die Achse AB verhindern.

Da der Schwerpunkt in der unsicheren Gleichgewichtslage, welche dem Kippen vorangeht, für die behandelten Beispiele möglichst hoch liegt, so ist die Arbeit, welche nötig ist, um den Körper in diese Lage zu bringen, von bessonderer Bedeutung, man nennt sie Stabilitätsarbeit (auch Arbeitsstadilität oder dynamische Stabilität), sie könnte auch Kipparbeit genannt werden.

Für einen Block, der ein Rechtkant bildet, ift (vergl. Fig. 303 a. v. S.) das Stabilitätsmoment in Bezug auf die durch L gehende Kante  $G \cdot \frac{a}{2} \cdot D$ agegen entspricht die Kipparbeit dem Heben des Schwerpunktes aus der Stellung mit der Höhe  $\frac{b}{2}$  in eine Stellung mit der Höhe LS über der Erdeoberfläche, d. h. einer Hebung um  $LS - \frac{b}{2} = \frac{1}{2} (\sqrt{a^2 + b^2} - b)$ . Man hat also

 $\mathfrak{A}=\frac{G}{2}(\sqrt{a^2+b^2}-b).$ 

Die Befestigungen bei technischen Konstruttionen. Die Thatsache der sogenannten "statischen Unbestimmtheit" von Befestigungsreaktionen zeigt an, daß die Boraussegung starrer Körper für die Behandlung befestigter Körper, wie sie die Technik verwendet, nicht außreicht, daß man vielmehr auch auf die Formanderungen der Körper der Aukenwelt Rücksicht nehmen muß. Außerdem ist zu bemerken, daß die Befestigung in einzelnen Bunkten, welche behandelt wurde, auch nur ein Bild ist, welches auf die thatsächlich por= handenen Befestigungen nur angenähert pakt. Schon die Befestigung in einem Bunkte, wie sie durch ein Kugelgelenk veranschaulicht werden kann, ist thatfächlich eine Befestigung, bei welcher zwei konzentrische Augelflächen aufeinander gleiten konnen. Ebenso ist die Befestigung in zwei Bunkten, wie sie durch eine drehbare Achse veranschaulicht wird, thatfächlich eine Besestigung, bei welcher zwei koariale Enlinderflächen (Zapfen und Lager) aufeinander gleiten können. Entsprechendes gilt für die Gelenke der Stangen bei Dachkonstruktionen u. s. w. Auch die horizontale Auflagerung des einfachen Balkens ist eine Befestigung mit Unterftützungsflächen. In allen solchen Fällen find. streng genommen, stets Reaktionsslächen vorhanden, für welche einzelne Bunkte die Rolle von dynamischen Centren spielen. Über die genaue Lage bieser Centren lätt fich theoretisch febr wenig aussagen, mahrend die Erfahrung (Beobachtung und Bersuch) allerdings hier von Kall zu Kall zu Sülfe kommt.

Selbst bei so einfachen Berhältnissen, wie sie der beiderseits horizontal aufgelagerte einfache Balken ohne Belastung darstellt, ist aber die Lage der dynamischen Centren für die Reaktionen durch die Erfahrung durchaus noch nicht genau sestgestellt; man sieht hier meist die Mitte der rechteckigen Aufslagersläche als Centrum an, obwohl es wahrscheinlicher ist, daß dieses Centrum

im allgemeinen mehr nach ber überbeckten Offnung zu liegt. Entsprechenbes ailt für die Zapfen einer Belle.

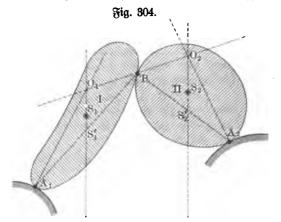
Legt man den Balten auf Schneiden, so ist der Spielraum für die Centren der Reaktionen natürlich sehr klein, und Entsprechendes gilt für eine Achse, die auf einer Schneide balanciert.

Auch die Einflüsse der Reibung und der Formanderung der Körper, durch Belastung sowie durch Anderung der Temperatur, auf die Lage der Reaktionsecentren sind oft erheblich, weshalb z. B. bei großen Brückenträgern nur ein Ende möglichst starr besestigt wird, während man das andere durch eine Rollensunterlage stügt.

Diese Unbestimmtheiten sind nicht von Bedeutung, solange die damit gegebene Schwantung im Ansage einer Ausgabe innerhalb der sowieso vorshandenen Fehlgrenzen liegt. In anderen Fällen muß man ihnen nach Lage der Sache zu begegnen suchen. Handelt es sich z. B. um die Berechnung der Abmessung eines Zapsens, so kann man die Reaktion am Ende des Zapsens wirkend denken und hierfür die Rechnung durchführen, weil dies der ungünstigste Fall für die Beanspruchung des Zapsens ist. Anderseits nimmt man geslegentlich eine besondere Berteilung der Reaktionen auf die Stützpunkte vor, man lätzt z. B. bei der in Fig. 229 stizzierten Bogenbrücke oder bei dem in Fig. 231 gezeichneten Krane die Last nur durch einen Punkt tragen.

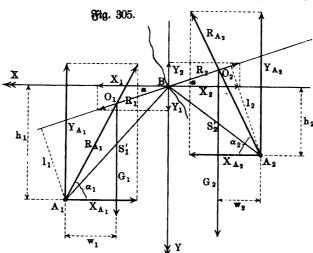
82. Die Reaktionen für Systeme von Rörpern, die untereinander und mit der Erde starr verbunden sind. Handelt es sich bei statischen Konstruktionen nicht mehr um einen einzelnen Körper, sondern um ein System

von Körpern, wie es 3. B. bie einzelnen Steine eines Gewölbes ober die einzelnen Stangen eines Trägers darstellen, so hat man jeden Körper des Systems für sich zu behandeln, unter Berücksichtigung der Reaktionen, welche die anderen Körper auf ihn gemäß dem Principe der Paarwirkung übertragen. Wir erläutern das an einem Beispiele, welches Fig. 304 darstellt. Zwei Steinblöde I und II



mögen sich bei  $A_1$  und  $A_2$  auf andere Blöde stügen, bei B gegeneinander. Unter der Boraussezung, daß die Unterstügungsslächen in  $A_1$ ,  $A_2$  und B dynamische Centren haben, in denen sich die zu bestimmenden Reaktionen konzentrieren, kann man eine Stügung in den drei Punkten  $A_1$ ,  $A_2$  und B annehmen. Soll Gleichgewicht vorhanden sein, so müssen sich die Reaktionen in  $A_1$  und B, welche auf I wirken, in der Bertikalen von dessen Schwerpunkte  $S_1$  schneiden, so daß  $A_1$ , B,  $S_1$  in einer Bertikalebene liegen. Daß-

selbe gilt für  $A_2$ , B,  $S_2$ . Da ferner nach dem Principe der Paarwirkung die Reaktionen in B auf I und II Gegenkräfte sind, so liegen diese beiden Reaktionen auf einer Geraden, welche sowohl der Bertikalebene für I als auch der Bertikalebene sür II angehören muß, also deren Schnittgerade ist, salls diese Ebenen nicht zusammensallen. Existierte eine solche Schnittgerade, so wären die Reaktionen von B beide vertikal gerichtet, die eine nach oben, die andere nach unten. Wäre z. B. die Reaktion sür II in B nach unten gerichtet, so würde diese im Berein mit  $G_2$  einer Reaktion in  $A_2$  nicht das Gleichgewicht halten können, während die nach oben gerichtete Reaktion sür



I in B sehr wohl au einem Gleich= gewicht von I füh= ren könnte. Ent= sprechendes gilt bei umgekehrter Lage der Reaktionen von B bezw. für I und II. Demgemäß ton= nen die beiden Ber= tikalebenen durch  $S_1$  und B und burch  $S_2$  und Bteine Schnitt= gerade haben, sie müffen vielmehr zusammenfallen, so dab die

Untersuchung mit einer Bertikalebene durch  $A_1$ ,  $S_1$ , B,  $S_2$ ,  $A_2$  zu rechnen hat. Nimmt man nun die Richtung der Reaktion in B willkürlich ( $\alpha$ ) an und bestimmt auch ihre Werte  $R_1 = R_2$  willkürlich, so liesert der Momentensatz für I, falls man  $A_1$ , und für II, falls man  $A_2$  als Drehpunkt wählt, zwei Gleichungen zur Bestimmung von  $\alpha$  und  $R_1 = R_2$ .

Man hat in Fig. 305, in der die Blöde der Fig. 304 durch Stangen ersetzt find, für A1 in Bezug auf I

$$+ G_1 \boldsymbol{w}_1 - R_1 l_1 = 0$$

und für A2 in Bezug auf II

$$- G_2 w_2 + R_2 l_2 = 0.$$

Benugt man das in Fig. 305 gegebene Koordinatentreuz in B, so ist, salls man die Abstände der Punkte  $A_1$  und  $A_2$  von der Y-Achse bezw. mit  $u_1$  und  $u_2$  bezeichnet,

$$l_1 = h_1 \cos \alpha - u_1 \sin \alpha$$
 und  $l_2 = h_2 \cos \alpha + u_2 \sin \alpha$ ,

d. h. man hat

$$\begin{array}{lll} + G_1 w_1 - R_1 (h_1 \cos \alpha - u_1 \sin \alpha) = 0 \\ - G_2 w_2 + R_2 (h_2 \cos \alpha + u_2 \sin \alpha) = 0. \end{array}$$

Setzt man  $R_1\cos\alpha=R_2\cos\alpha=X$  und  $R_1\sin\alpha=R_2\sin\alpha=Y$ , so ergiebt sich

$$Xh_1 - Yu_1 = G_1w_1 = M_1$$
  
 $Xh_2 + Yu_2 = G_2w_2 = M_2$ 

Aus diesen Gleichungen, welche man bei Zerlegung von  $[R_1]$  und  $[R_2]$  nach den Achsen X und Y unmittelbar erhalten könnte, ergiebt sich

$$X = rac{u_1 M_2 + u_2 M_1}{h_1 u_2 + h_2 u_1}$$
  $Y = rac{h_1 M_2 - h_2 M_1}{h_1 u_2 + h_2 u_1}$   $tg \, lpha = rac{Y}{X}$  und  $R_1 = R_2 = \sqrt{X^2 + Y^2}$ .

Zerlegt man die Reaktionen in  $A_1$  und  $A_2$  nach den Achsen, so ist  $X_{A_1} = X$  und  $X_{A_2} = X$ , ferner  $G_1 + Y = Y_{A_1}$  und  $G_2 - Y = Y_{A_2}$ . Man hat also:

$$R_{A_1} = \sqrt{X^2 + (G_1 + Y)^2}$$
 und  $R_{A_2} = \sqrt{X^2 + (G_2 - Y)^2}$   $tg \, \alpha_1 = rac{G_1 + Y}{X}$  und  $tg \, \alpha_2 = rac{G_2 - Y}{X}$ .

Sobald man die Richtung ( $\alpha$ ) von  $[R_1]$  bezw.  $[R_2]$  hat, kann man die Aufgabe auch konstruktiv weiter behandeln.

Die Bertikale von  $[G_1]$  giebt für den linken Teil zunächst  $O_1$  als Schnitt mit der Geraden von  $[R_1]$  und  $[R_2]$ , und damit die Reaktionsrichtung  $A_1O_1$  für  $A_1$ . Eine Nebenfigur liefert dann die entsprechenden Werte der Kräfte, wie dei Fig. 297, 298, 299. Dasselbe gilt für den rechten Teil der Figur.

Wie die Aufgabe ganz auf das Reißbrett zu übertragen ist, zeigt der arithmetische Bau von X und Y an. Dieser Bau bleibt unverändert, wenn die Stange  $A_1B$  durch beliebige Kräfte angegriffen wird, nur hat  $M_1$  dann nicht den einsachen Wert  $G_1w_1$ . Denkt man die Stange  $A_1B$  durch Kräste angegriffen, welche mit  $[G_1]$  im Gleichgewichte sind, so ist  $M_1=0$ . Für die krastseie linke Stange erhält man also für X und Y die besonderen Werte

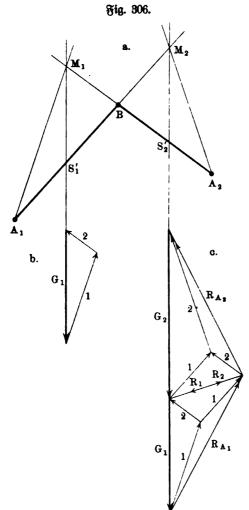
$$X_L = rac{u_1 M_2}{h_1 u_2 + h_2 u_1}$$
 and  $Y_L = rac{h_1 M_2}{h_1 u_2 + h_2 u_1}$ .

Ebenso erhält man für die kraftfreie rechte Stange für X und Y die besonderen Werte

$$X_R=rac{u_2M_1}{h_1u_2+h_2u_1}$$
 und  $Y_R=rac{-h_2M_1}{h_1u_2+h_2u_1}$ . Dabei ist $X=X_L+X_R\ Y=Y_L+Y_R.$ 

Man kann also X und Y erhalten, wenn man die Ausgabe erst für die kraftfreie linke Stange bei Belastung der rechten Seite und dann für die kraftsfreie rechte Stange bei Belastung der linken Seite durchführt, und die geswonnenen Werte vereinigt.

Nunmehr läßt sich die ganze Aufgabe konstruktiv durchsühren, da man für eine kraftsreie Stange, die sich im Gleichgewichte besindet, die Richtung der Reaktionen ihrer Endpunkte kennt; da hier nämlich überhaupt nur zwei Punkte als Angriffspunkte von Krästen in Frage kommen, so müssen diese Reaktionen Gegenkröste sein, d. h. also in der Stangenachse liegen.



Rig. 306 stellt diese Ronstruttion bar. Ift bie linte Stange traftfrei, so ist M2 ber Schnitt ber Rrafte; ift bie rechte Stange kraftfrei, so ist M1 ber Schnitt ber Kräfte. In Fig. 306 b und c find unterhalb die Kraftbreiede bezw. für M2 und M1 bargestellt und zwar bezeichnen die ange= schriebenen Nummern die Ru= gehörigkeit der Reaktionen zu A, ober zu A2. Um die mit 1 bezeichneten Kräfte aus beiben Stiggen in A, zu vereinigen und um ebenso die mit 2 bezeichneten Rrafte aus beiben Stigen in A. au vereinigen, tann man fie in die Hauptsigur an A1 und A2 eintragen. Statt bessen fann man auch Fig. 306 b unterhalb 306 c zeichnen, so baß  $[G_2]$  und  $[G_1]$  eine Gerade bilden, und durch Parallelogrammfonstruftion zu  $R_{A_1}$  und  $R_{A_2}$ und zu R gelangen; R1 und R2 find besonders durch Pfeile bezeichnet.

83. Das Princip der virtuellen Berrückungen für ein System miteinander verbundener starrer Körper (bei Bernachlässisgung der Reibungen). Daß die Arbeit eines, an einem starren Körper im Gleichgewichte be-

findlichen Kräftespstems für jebe beliebige (virtuelle) Berrückung dieses Körpers verschwindet, wurde bereits hervorgehoben (vergl. S. 339). Um in diesem Falle auf das Gleichgewicht zu schließen, hat man bei einem ebenen Kräftessystem die Arbeit für drei und bei einem räumlichen Kräftespstem die Arbeit für sech Berrückungen, die voneinander unabhängig sind, anzusehen und zu annullieren.

Diese Betrachtungen gelten für einen freien Körper und sollen nun zunächst auf einen unfreien Körper und dann auf ein System solcher Körper ausgedehnt werden.

Fügt man bei einem unfreien Körper den ursprünglich gegebenen Kräften die Reaktionen hinzu, so ändert sich an der früheren Betrachtung nichts, solange man die Reaktionen an dem Körper haftend und nun mit diesem frei beweglich denkt, d. h. solange man sein Augenmerk lediglich auf das im Gleichgewicht stehende Kräftesystem richtet.

Schränkt man aber die Gesamtheit der virtuellen Berrückungen auf solche ein, die unter Berücksichtigung der Beseitigungen des Körpers, d. h. ohne Materialzerstörung thatsächlich aussührbar sind, so gelangt man zu einer wichtigen Erweiterung. Bei solchen Berrückungen, welche als "erlaubte" oder "zulässigne" bezeichnet werden, ist nämlich sehr oft die Arbeit der Reaktionen sur sich Kull, so daß dann auch die Arbeit der ursprünglich gegebenen Kräfte für sich Kull ist. In solchen Fällen kann man allein aus der Arbeit der ursprünglich gegebenen Kräfte auf das Gleichgewicht schließen, so daß man die Bestimmung der Reaktionen ganz und gar erspart.

Ist ein Körper in einem Punkte A befestigt, so ist jede Schwenkung um diesen Punkt eine erlaubte Berrückung, dagegen würde z. B. eine Berschiebung des Körpers, bei welcher man die Reaktion von A am Körper haftend benkt, zwar eine virtuelle Berrückung des Körpers und seines Kräftesystems sein, aber keine erlaubte.

Ift ein Körper an einer Achse AB befestigt, so ist jede Drehung um biese Achse eine erlaubte Berrückung, bagegen würde z. B. eine Berschiebung bes Körpers, bei welcher man die Reaktionen von AB am Körper haftend benkt, zwar eine virtuelle Berrückung des Körpers und seines Kräftesystems sein, aber keine erlaubte.

Sind Punkte eines Körpers gezwungen, auf einer Linie oder auf einer Fläche zu bleiben, so gehören alle virtuellen Berrüdungen, welche die Punkte von diesen Führungen entsernen, zu der Gruppe der unerlaubten Berrüdungen.

Besonders hervorgehoben werden mag noch, daß die Entsernung von einsseitigen Widerständen gemäß obiger Festsezung zu den erlaubten Berrückungen gehört, weil sie thatsächlich aussührbar ist. Stütt sich ein Körper z. B. auf eine Ebene, so sind Bewegungen längs der Ebenen erlaubte Berrückungen, ebenso aber auch Bewegungen, bei welchen der Körper die führende Ebene verlästt, salls nur ein Eindringen in diese ausgeschlossen ist.

Bezeichnen wir die Arbeit der ursprünglich gegebenen Kräfte bei irgend einer virtuellen Berrückung des Körpers durch  $\mathfrak{A}_K$  und die entsprechende Arbeit der Reaktionen durch  $\mathfrak{A}_K$ , so gilt nach den früheren Betrachtungen im Falle des Gleichgewichtes

$$\mathfrak{A}_{K}+\mathfrak{A}_{R}=0.$$

Für eine große Rlaffe von erlaubten Berichiebungen zerfällt nun biefe Gleichung in die beiben Gleichungen

$$\mathfrak{A}_R = 0$$
 unb  $\mathfrak{A}_K = 0$ ,

und zwar geschieht dies jedesmal, wenn die Angriffspunkte der einzelnen Reaktionen bei der Berrüdung entweder gar nicht beswegt werden oder senkrecht zu ihrer Bahn liegen.

Da die tangentialen Reaktionen (Reibungen) in den Berührungsflächen liegen, so leistet eine solche stets Arbeit, wenn sich der entsprechende Körper relativ zu einer ihn berührenden Fläche (unter Pressung) gleitend ober rollend bewegt.

Demnach tritt die oben bezeichnete Teilung der Gleichung

$$\mathfrak{A}_K+\mathfrak{A}_R=0$$

im allgemeinen nur ein, wenn man von den Reibungen gleitender und rollender Bewegungen völlig absieht.

Unter dieser Boraussetzung, die hier ein für allemal gemacht wird, ift es nun zwedmäßig, die Gruppe der erlaubten Berrüdungen noch weiter einzuschränden und nur solche Berrüdungen zuzulassen, dei welchen einseitige Widerstände als doppelseitige Widerstände angesehen werden. Wir wollen die so eingeschränkte Gruppe der erlaubten Berrüdungen als zwedmäßige Berzüdungen bezeichnen, weil sie die Berrüdungen umfaßt, welche dem Zwede der Konstruktion entsprechen.

So sind also z. B. die Bewegungen eines Körpers längs einer schiefen Ebene auswärts und abwärts zweckmäßige Berrückungen, während dessen Entsernung von der schiefen Ebene nach dem freien Raum zu zwar eine erlaubte Berrückung, aber keine zweckmäßige Berrückung wäre, und während dessen Entsernung von der schiefen Ebene bei einer, in das Material der schiefen Ebene hineinführenden Bewegung immer noch eine virtuelle Berrückung darstellte, aber keine erlaubte.

Man tann nun behaupten, daß die oben bezeichnete Teilung der Gleichung

$$\mathfrak{A}_{K}+\mathfrak{A}_{B}=0$$

im allgemeinen für alle zwedmäßigen Berrudungen eintritt, fo bag für biefe

$$\mathfrak{A}_{K} = 0 \quad \dots \quad 137$$

mird, mahrend für alle erlaubten, aber unzwedmagigen Ber = rudungen im allgemeinen bie Bleichung

$$\mathfrak{A}_K < 0 \dots 138$$

eintritt.

Was den ersten Teil der Behauptung anlangt, so ist für dessen Beweis nichts hinzuzusügen, während in Bezug auf den zweiten Teil darauf hinsgewiesen werden mag, daß z. B. bei einer Bewegung eines Körpers von der schiesen Ebene in den freien Kaum hinein die an dem Körper haftende Resattion der Ebene positive Arbeit leistet, so daß  $\mathfrak{A}_K$  in der Gleichung  $\mathfrak{A}_K+\mathfrak{A}_R=0$  einen negativen Wert erhält.

Die Unbestimmtheit, die noch immer in obiger Behauptung liegt, ist unvermeiblich, weil man bei der Fülle von einzelnen Beselftigungsarten einmal nicht sicher ist, daß sie sich auch alle wirklich durch Reaktionen darstellen lassen, und ferner nicht von vornherein bestimmen kann, daß auch stets für zwecks mäßige Berrückungen  $\mathfrak{A}_R=0$  ist.

Man kann dieser Unbestimmtheit nur entgehen, wenn man die einzelnen Besestigungsarten durchgeht und untersucht, ob für sie bei zweckmäßigen Berstüdungen  $\mathfrak{A}_R = 0$  ist ober nicht.

Wir kommen hierauf sogleich zurud, nachdem die Betrachtung auf Systeme miteinander verbundener starrer Körper ausgedehnt ist.

Handelt es sich um ein System von starren Körpern, das unter dem Einflusse von Kräften gegen die Erde in Ruhe ist, so kann man jeden einzelnen Körper des Systems, nachdem man die Reaktionen der anderen Körper auf ihn eingeführt hat, für sich betrachten.

Für jede virtuelle Berrückung eines einzelnen Körpers gilt dann die Gleichung  $\mathfrak{A}_K+\mathfrak{A}_R=0.$ 

Erteilt man also den einzelnen Körpern des Systems beliebige virtuelle Berrudungen, die entweder für die einzelnen Körper voneinander unabhängig sein oder auch von Körper zu Körper in einer geswissen Abhängigkeit stehen können, so gilt auch für das ganze System die Gleichung

$$\mathfrak{A}_{K}+\mathfrak{A}_{R}=0.$$

Diese Gleichung gilt natürlich auch unter Einschränkung auf die ers laubten und auf die zwedmäßigen virtuellen Verrückungen.

Das Zerfallen der Gleichung tritt auch hier ein, wenn  $\mathfrak{A}_R=0$  ist.

über die Bedingungen, unter denen dies eintritt, ist dasselbe zu sagen, wie für den einzelnen Körper.

Als wichtige Klassen solcher Beseltigungen, für welche  $\mathfrak{A}_R=0$  ist, lassen sich folgende anführen:

- 1. Die Arbeit der Reaktionen an Punkten, welche mit der Erde starr verbunden sind, ist Null, weil sich deren Angriffspunkte überhaupt nicht bewegen.
- 2. Die Arbeit der Reaktionen an Bunkten, die auf Linien oder Flächen, welche mit der Erde starr verbunden sind, zu bleiben gezwungen sind, ist Null, weil bei Ausschluß der Reibungen nur Normalwidersstände in Frage kommen, deren Angriffspunkte sich senkrecht zur Bahn verschieben.
- 3. Dasselbe ist auch noch für Linien ober Flächen der Fall, welche beweglichen Körpern angehören, da auch hier bei Ausschluß der Reibungen nur Normalwiderstände übertragen werden.
- 4. Werben zwei Punkte A und B verschiebener Körper durch eine starre Berbindung (z. B. eingelenkte Stangen) in einer bestimmten Entsernung gehalten, so bilden die Punkte A und B der Körper und die Berbindung ein starres System, bessen innere Kräste sich aufseben, so daß ihre Arbeit nicht berücksichtigt zu werden braucht. Dasselbe ist auch noch der Fall bei einer Berbindung von A und B durch ein gespanntes Seilstück (Kette oder Faden), vorausgesetzt, daß es gespannt bleibt und keinen anderen Formänderungen unterliegt, als der Biegung.

5. Wenn die Verbindung zweier Körper derart ist, daß der eine den anderen bei seiner Bewegung mitbewegt und wenn dabei an der Berührungsstelle die Angriffspunkte der Gegenkräfte, welche der Übertragung dienen, dieselben Wege zurücklegen, so verschwindet die Arbeit der Übertragung. Dies tritt z. B. ein dei Zahnrädern, aber auch bei Riemscheiben und Reibungsrädern, da bei letzten beiden gleitende oder rollende Bewegungen im Betriebe ausgeschlossen werden.

Während man für ein Kräftespstem, das an einem starren Körper im Gleichgewichte ist, der Berechnung der Arbeit virtuelle Berrückungen von endslicher Größe zu Grunde legen kann, muß man die erlaubten und im bessonderen die zweckmäßigen Berrückungen von unfreien Körpern und Körperspstemen im allgemeinen unendlichstlein ansezen, vorausgesetz, daß man dabei die Arbeit der Reaktionen außer acht lassen will.

Führt man die Reaktionen für die Stellung des Gleichgewichtes ein und benkt sie an den Körpern haftend, so unterliegen die Berrückungen natürlich keiner Beschränkung; thut man das aber nicht, so bleiben die Bedingungen des ersten Ansages dei einer endlichen Berrückung meist nicht erfüllt, ganz abgesehen davon, daß die entsprechende Arbeit dann auch meist aus Elementararbeiten zusammengesetzt werden muß.

Da die sichere bezw. unsichere Gleichgewichtslage dadurch gekennzeichnet ist, daß die Arbeit der vorhandenen Kräfte für noch so kleine endliche Berzudungen 1) auß ihr negativ bezw. positiv ist, während sie für die unbestimmte Gleichgewichtslage den Wert Rull hat (vergl. S. 470), so verschwindet diese Arbeit nur für letztere auch bei endlichen Verrückungen.

Als Princip ber virtuellen Berrüdungen pflegt man die Umstehrung des im vorstehenden entwickelten Sages zu bezeichnen, welchem man solgende Form geben kam: Ein System miteinander verbundener starrer Körper ist im Gleichgewichte, wenn die Arbeit der ansgreisenden Kräfte (ausschließlich der Reaktionen) für alle zwedsmäßigen Berrüdungen verschwindet, vorausgesetzt, daß die Reisdungen gleitender und rollender Bewegungen vernachlässigt werden dürfen.

Dehnt man die Gruppe der Verrückungen auf alle erlaubten Verrückungen aus, so ist jene Arbeit entweder Null oder sie nimmt einen negativen Wert an.

Da man bei ber Fülle der Befestigungsarten nicht beweisen kann, daß für alle zweckmäßigen Berrückungen im Falle des Gleichgewichtes  $\mathfrak{A}_{\mathbb{R}}=0$  ist, so kann man auch obige Umkehrung nicht streng beweisen, und darum bezeichnet man sie nicht als Lehrsay, sondern als Princip, zumal man auch in einem bestimmten Falle nicht immer alle zweckmäßigen Berrückungen übersehen kann.

Würbe man den Satz und die Umkehrung von vornherein auf die Verstüdungen einschränken, für welche  $\mathfrak{A}_R=0$  ist, so gelangte man natürlich sosort zu strengen Beweisen. Denkt man nämlich alle Reaktionen des Systems

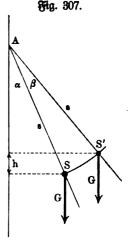
<sup>1)</sup> Dies gilt auch schon für unendlich-Neine Berrudungen, falls man die Arbeit in zweiter Annäherung berechnet. Bergl. die Anmerkung 1 auf S. 470.

eingeführt, so giebt die Gleichung  $\mathfrak{A}_{\mathbb{K}}=0$ , da sie unter der Boraussetzung  $\mathfrak{A}_{\mathbb{K}}=0$  mit der Gleichung  $\mathfrak{A}_{\mathbb{K}}+\mathfrak{A}_{\mathbb{K}}=0$  übereinstimmt, unmittelbar den Sat und seine Umkehrung, gemäß den Betrachtungen auf S. 483.

Hür die Berwendung des Principes gilt als Regel, daß man die Arbeit für so viele Berrückungen ansett, als zur Bestimmung der Unbekannten ersorderlich und hinreichend sind; dabei ist die Auswahl der Berrückungen möglichst günstig zu tressen, d. h. so, daß jede Berrückung eine Kraft oder auch mehrere Kräfte senkrecht schneidet.

Bur Erläuterung ber ganzen Betrachtung geben wir einige Beispiele.

Bunächst mag ein Körper untersucht werden, der um eine horizontale Achse (A) drehbar ist, sein Schwerpunkt S habe von dieser den Abstand s. Wir betrachten den Körper in irgend einer Stellung, bei welcher das Lot SA vom Schwerpunkte auf die Achse gegen die Bertikale um  $\alpha$  abweicht (vergl. Fig. 307). Wir verrücken den Körper so, daß die Abweichung auf  $\alpha + \beta$  wächst und berechnen die Arbeit A, welche



ber Berrückung entspricht; sie ist für ein Gewicht [G] gegeben als  $\mathfrak{A} = -G \cdot h$ , wobei  $h = s [\cos \alpha - \cos (\alpha + \beta)]$  ist.

Da  $\cos \alpha - \cos (\alpha + \beta) = \cos \alpha (1 - \cos \beta) + \sin \alpha \sin \beta$  ift, so ist  $\frac{h}{\alpha}$  für Keine Werte von  $\beta$  darstellbar, falls man  $arc \beta$  durch b bezeichnet, als

$$\cos \alpha \left(\frac{b^2}{2!} - \frac{b^4}{4!} + \cdots\right) + \sin \alpha \left(b - \frac{b^3}{3!} + \cdots\right)$$

In erster Annäherung ift also

$$\mathfrak{A} = -G \cdot s \cdot \sin \alpha \cdot b$$

Der Ansag A = 0 fordert  $\sin \alpha = 0$ , b. h.  $\alpha = 0$  ober  $\alpha = 180^{\circ}$ , solange s nicht Rull ist.

Damit erhält man wieder die sichere ( $\alpha=0$ ) und die unsichere ( $\alpha=180^\circ$ ) Gleichgewichtslage des betrachteten Körpers.

Für a = 0 ist in zweiter Annäherung

$$\mathfrak{A} = -G \cdot s \left[ \cos 0^{\circ} \cdot \frac{b^{2}}{2!} + \sin 0^{\circ} \cdot b \right] = -\frac{1}{2} G \cdot s \cdot b^{2}$$

Für  $\alpha = 180^{\circ}$  ist in zweiter Annäherung

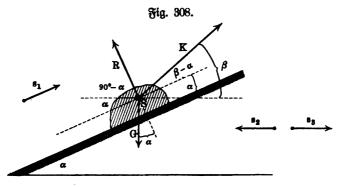
$$\mathfrak{A} = -G \cdot s \Big[ \cos 180^{\circ} \cdot \frac{b^{2}}{2!} + \sin 180^{\circ} \cdot b \Big] = +\frac{1}{2}G \cdot s \cdot b^{2}.$$

Demnach ist das Gleichgewicht für  $\alpha=0$  sicher und für  $\alpha=180^\circ$  unsicher. Dieselbe Charakteristik des Gleichgewichtes sindet man dei Betrachstung endlicher Berrückungen aus den Gleichgewichtslagen.

Unbestimmtes Gleichgewicht forbert  $\mathfrak{A}=0$  für jede Annäherung, b. h. s=0.

Die Berrūdung, die wir betrachteten, war eine thatsächlich aussührbare, also eine erlaubte, und im besonderen, da keine einseitigen Widerstände in Frage kommen, eine zweckmäßige. Soll auch die Reaktion [R] in A bestimmt werden, so müssen wir eine virtuelle Berrūdung wählen, die nicht erlaubt ist. Wir denken dazu [R] am Körper hastend und rüden ihn senkrecht nach oben um die Strede p. Die Arbeit von [G] ist demnach  $-G \cdot p$ , während die Arbeit von [R] den Wert  $+R \cdot p$  hat, so daß sich R = G ergiebt.

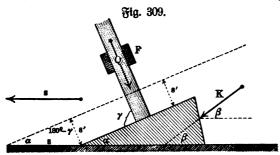
Als zweites Beispiel mahlen wir die Unterstützung eines Körpers durch eine schiefe Ebene bei einer Kraft [K], wie es Fig. 308 zeigt.



Lassen wir den Körper längs der schiesen Ebene gleiten, entsprechend der in Fig. 308 bezeichneten Berrückung  $[s_1]$ , so bilden [K], [G] und [R] mit dieser Berrückung bezw. die Winkel  $\beta$  —  $\alpha$ ,  $90^{\circ}$  +  $\alpha$  und  $90^{\circ}$ . Die Arbeit für diese Berrückung ist also

$$\mathfrak{A} = K s_1 \cos(\beta - \alpha) + G s_1 \cos(90^{\circ} + \alpha) + R \cdot s_1 \cos 90^{\circ}.$$

Für A = 0 ergiebt sich  $K = \frac{G \sin \alpha}{\cos (\beta - \alpha)}$  als Bedingung für das Gleichgewicht, was auch eine einfache Kraftzerlegung bestätigt.



Der Ansatz der Arbeit für diese eine zwecksmäßige Berrückung führt also hier schon zum Ziele, wobei [R] von vornherein unberücksichtigt bleiben konnte.

Will man auch [R] bestimmen, so muß man [R] am Körper haftend benken und z. B. eine

ber in der Figur gleichfalls bezeichneten Berschiebung  $[s_2]$  oder  $[s_3]$  benutzen. Man hat für  $[s_2]$   $\mathfrak{A} = R \cdot s_2 \cos(90^\circ - \alpha) + K \cdot s_2 \cos(180^\circ - \beta) + G \cdot s_2 \cos 90^\circ.$ 

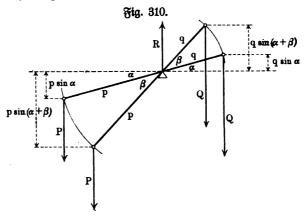
Für A = 0 ergiebt sich

$$R = K \frac{\cos \beta}{\sin \alpha} = \frac{G \cdot \cos \beta}{\cos (\beta - \alpha)}.$$

Dasselbe Ergebnis liefert die Verrückung um  $[s_3]$ , wobei ebenso wie in letterem Falle die Arbeit von [G] von vornherein unberücksichtigt bleiben kann. Die Verschiebung  $[s_2]$  ist erlaubt, weil sie thatsächlich aussührbar ist, aber nicht zweckmäßig, weil sie den Zwecken der Konstruktion nicht entspricht, die Verschiebung  $[s_3]$  ist unzulässig, weil sie nicht ohne Zerstörung des Materials der schiefen Ebene vorgenommen werden könnte.

Das Gleichgewicht ist unbestimmt, weil die Arbeit für Berschiebungen aus der Gleichgewichtslage Null ist; infolgedessen können die Streden  $s_1$ ,  $s_2$ ,  $s_3$  auch von endlicher Größe angenommen werden.

Als brittes Bei= spiel mählen wir einen Fall (vergl. Fig. 309), in welchem das hier verwendete Princip als Methode der Kraft= zerlegung entschieben überlegen ift. Eine bei F geführte Stupe, welche unter bem Ein= fluffe von Araften ben Druck [Q] ausübt, ruht auf einem Reile, ben eine Kraft [K] antreibt. Unter Ber=



nachlässigung der Reibung sind alle Reaktionen normal zu den beweglichen Flächen, liefern also keine Arbeit.

Giebt man dem Keile die horizontale Berschiedung [s], mit der [K] den Winkel  $\beta$  bildet, so rückt der Angriffspunkt von [Q] um [s'] auswärts, und zwar ist  $s'=s\cdot\frac{\sin\alpha}{\sin\gamma}$ . Man hat also

$$\mathfrak{A} = Ks \cdot \cos \beta - Qs \cdot \frac{\sin \alpha}{\sin \gamma},$$

b. h. für A = 0 ergiebt sich als Bedingung des Gleichgewichtes

$$K = Q \frac{\sin \alpha}{\cos \beta \cdot \sin \gamma}.$$

Die Gleichgewichtslage ist wieder unbestimmt und dem entspricht, daß s eine endliche Berschiedung sein darf.

Ms nächstes Beispiel betrachten wir ben belasteten Hebel, ben Fig. 310 barstellt. Geht man von einer beliebigen Stellung (a) aus, so entspricht

einer Drehung um  $\beta$  die Hebung des Gewichtes Q um  $q[\sin{(\alpha+\beta)}-\sin{\alpha}]$  und die Semichtes P um  $p[\sin{(\alpha+\beta)}-\sin{\alpha}]$ . Man hat also

$$\mathfrak{A} = -Qq\left[\sin\left(\alpha + \beta\right) - \sin\alpha\right] + Pp\left[\sin\left(\alpha + \beta\right) - \sin\alpha\right].$$

Für  $\mathfrak A=0$  ergiebt sich für alle Werte von lpha und eta als Bedingung des Gleichgewichtes

$$Qq = Pp$$
.

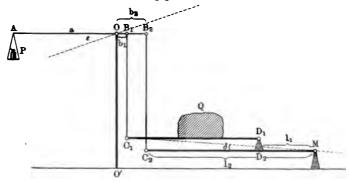
Will man auch R bestimmen, so muß man R am Hebel haftend benten und etwa die (unerlaubte) Berschiebung [s] in Richtung von [P] und [Q] bestrachten. Man hat dann

$$P.s + Q.s - R.s = 0$$
,

b. h. R = P + Q gilt für das Gleichgewicht.

Als verwicklieres Beispiel betrachten wir noch eine Hebelverbindung, welche eine Art der gebräuchlichen Brückenwagen darstellt (vergl. Fig. 311). Dreht sich der Hebel  $AB_1B_2$  um O um einen kleinen Winkel  $\varepsilon$  so, daß sich A senkt, so heben sich  $B_1$  und  $B_2$  bezw. um  $b_1 arc \varepsilon$  und  $b_2 arc \varepsilon$ , und ebenso

Fig. 311.



die Endpunkte  $C_1$  und  $C_2$  der bei  $B_1$  und  $B_2$  eingelenkten Stangen, von benen  $B_2C_2$  die Platte  $C_1D_1$  mit Spielraum durchbricht. Die Hebung von  $C_2$  dreht die in  $C_2$  und in M eingelenkte Stange  $C_2M$  um einen Winkel  $\delta$ , für dessen Bestimmung  $b_2 \operatorname{arc} \varepsilon = l_2 \operatorname{arc} \delta$  gilt, so daß  $\operatorname{arc} \delta = \frac{b_2}{l_2} \operatorname{arc} \varepsilon$  ist. Infolgedessen hebt sich  $D_2$  und damit  $D_1$  um  $l_1 \operatorname{arc} \delta = \frac{l_1}{l_2} \cdot b_2$  arc  $\varepsilon$ . Sollen sich die Punkte  $C_1$  und  $D_1$  gleichmäßig heben, so daß  $C_1D_1$  dabei horizontal bleibt, wenn es einmal horizontal ist, so muß

$$b_1 \operatorname{arc} \varepsilon = \frac{l_1}{l_2} \cdot b_2 \operatorname{arc} \varepsilon$$

sein, d. h.

$$b_1:b_2=l_1:l_2.$$

Ift die Konstruktion so ausgeführt, daß  $b_1:b_2=l_1:l_2$  ist, so ist die Bedingung des Gleichgewichts leicht zu bestimmen, da alle Reaktionen (in den Gelenken) bei Vernachlässigung der Reibung senkrecht stehen zu den Bahnen

ihrer Angriffspunkte. Es handelt sich dann nur um die Arbeit der Kraft [P], beren Weg a arc s und um die Arbeit der Kraft [Q], deren Weg  $b_1 arc$  s ift. Man hat also

+ Pa arc 
$$\varepsilon$$
 - Qb<sub>1</sub> arc  $\varepsilon$  = 0, b. h. P. a = Q. b<sub>1</sub>

als Bedingung des Gleichgewichtes.

Für  $a:b_1=10:1$  erhält man eine sogen. Dezimalwage  $(P=\frac{1}{10}Q)$ , für  $a:b_1=100:1$  eine sogen. Centesimalwage  $(P=\frac{1}{100}Q)$ .

Als nächstes Beispiel betrachten wir noch eine sentrecht stehende Schraube, durch welche eine an der Spindel besestigte Last Q gehoben werden soll, und zwar durch eine Kraft K, welche an der Achse der Spindel in einer, zu dieser sentrechten Ebene am Arme k wirkt. Bei Bernachlässigung der Reibung sind die Reaktionen zwischen Spindel und Mutter sentrecht zu ihren Bahnen, so daß sie vernachlässigt werden können. Dreht man die Spindel einmal um, so hebt sie sich um die sogenannte Ganghöhe h, wobei die Arbeit — (Q + G)h geleistet wird, wenn man das Gewicht der Spindel mit G bezeichnet. Der Weg der Krast K ist dabei  $2k\pi$ , so daß die Arbeit  $+ K \cdot 2k\pi$  ist. Wan hat also

$$\mathfrak{A} = -(Q+G)h + K \cdot 2k\pi.$$

Für A = 0 erhalt man

$$K = \frac{(Q+G)h}{2k\pi}$$

als Bedingung des Gleichgewichtes, dem Ruhe oder eine (mäßige) gleich= förmige Bewegung der Spindel entspricht.

Führt man das Moment Mo=Kk ein, so läßt sich obige Gleichung auch schreiben

$$Mo = \frac{h}{2\pi} (Q + G).$$

Schließlich betrachten wir die entsprechenden Verhältnisse für ein zussammengesetztes Triebwert, bei welchem sämtliche Reaktionen bei Vernachslässigung der Reibung die Arbeit Rull leisten.

Dies gilt z. B. für eine Bodwinde.

Entspricht einem vollen Umgange der Kurbel eine Hebung der Last Q um h, so gilt wieder für die Arbeit während eines Umganges bei Gleichsgewicht

$$K \cdot 2k\pi = 0 \cdot h$$

Führt man die Zeit T ein, welche für einen Umgang der Kurbel ers forderlich ist, so gilt auch

$$K \cdot \frac{2 k \pi}{T} = Q \cdot \frac{h}{T}.$$

Dabei bezeichnet  $\frac{2 k \pi}{T}$  die mittlere oder auch die konstante Geschwindigsteit  $c_1$  des Kurbelendes, während  $\frac{h}{T}$  die mittlere oder auch die konstante Geschwindigkeit  $c_2$  eines Punktes der Last darstellt. Demnach gilt hier auch

$$K \cdot c_1 = Q \cdot c_2$$
 ober  $K = \frac{c_2}{c_1} \cdot Q$ .

Dabei ift  $u=c_1:c_2$  das Umsetzungsverhältnis (vergl. S. 204) der Maschine, gerechnet von Kraft zu Last.

Den Ansak  $K \cdot c_1 = Q \cdot c_2$  kann man auch unmittelbar erhalten, wenn man die Arbeitsstärke (vergl. S. 256) für K und Q ansett.

Das Princip der virtuellen Berrudungen leistet für einen ersten Überschlag stets gute Dienste, falls man sich vorbehält, die Ergebnisse durch nachträgliche Einführung der Reibungen nach Bedürfnis von Fall zu Fall zu verbessern.

Geschichtlich ist zu bemerken, daß man ursprünglich die Geschwindigkeiten betrachtete, welche virtuellen Berruckungen entsprechen, und daß man daß in Rede stehende Princip deshalb früher daß Princip der virtuellen Geschwindigkeiten nannte.

## Anwendungen der Lehre von den Befestigungsreaktionen.

1. Das sichere Gleichgewicht der Bippe. Ein prismatischer Körper ruht, wie Fig. 312 andeutet, auf einem Cylinder im Gleichgewichte. Um

Fig. 312.

bessen, wie zig. 512 andenker, and einem bessen au bestimmen, betrachten wir die Höhe S' des Schwerpunttes in der Nebenlage, welche durch Abrollen von  $B'B_1$  auf  $BB_1$  zu stande gekommen ist. Über der Horizontalen durch  $B_1$  hat, da  $B'B_1 = BB_1 = r \cdot arc \delta$  ist, B' die Höhe  $r \cdot arc \delta \cdot sin \delta$ , während S' über der Horizontalen durch B' die Höhe  $h \cdot sin (90^\circ - \delta)$  hat.

Demnach hat S' über der Horizonstalen durch  $B_1$  die Höhe

r . arc  $\delta$  . sin  $\delta$  + h cos  $\delta$ , während S über ihr die Höhe

$$h + BC = h + MB - MC = h + r - r\cos\delta$$

hat. Das Gleichgewicht ist sicher, wenn S'C'>SC für  $lim\,\delta=0$ .

Für  $S'C'\equiv SC$  erhält man, falls man diese Größen in zweiter Ansnäherung darstellt

b. h. 
$$r \cdot arc^2 \delta + h (1 - \frac{1}{2}arc^2 \delta) = h + r - r (1 - \frac{1}{2}arc^2 \delta),$$

$$h = r.$$

Sicheres Gleichgewicht ist also vorhanden, falls h < r ist. Die Betrachtung gilt auch für eine Kugel als Unterlage.

2. Das sichere Gleichgewicht der Epichkloidenwiege. Ein cylindrischer Körper ruht, wie Fig. 313 (a. s. S.) andeutet, auf einem Cylinder vom Radius R im Gleichgewichte. Um dessen Art zu bestimmen, betrachten wir die Höhe des Schwerpunktes S' in der Nebenlage, welche durch Abrollen von  $B'B_1$  auf  $BB_1$  zu stande gekommen ist. Über der Hörizontalen durch  $B_1$  hat M' die Höhe  $y_1 = r\cos\varepsilon$  und B' die Höhe  $y_2 = B'B_1\sin B'B_1C$ . Da  $B'B_1 = 2r\sin\frac{\delta}{2}$  und  $A'B'B_1C = 180^\circ - \left(90^\circ - \frac{\delta}{2}\right) - (90^\circ - \varepsilon) = \varepsilon + \frac{\delta}{2}$  ist, so ist  $y_2 = 2r\sin\frac{\delta}{2}\sin\left(\varepsilon + \frac{\delta}{2}\right)$ .

If BS=B'S'=h, so ist S'M'=r-h, so daß S' die Strecke B'M' im Berhältnisse h:(r-h) teilt. Demnach ist die Höhe  $y_s$  von S' über der Horizontalen durch  $B_1$  gegeben als

$$y_3 = \frac{hy_1 + (r-h)y_2}{h + (r-h)} = \frac{hr\cos\varepsilon + (r-h)2r\sin\frac{\delta}{2}\cdot\sin\left(\varepsilon + \frac{\delta}{2}\right)}{r}.$$

Dagegen ist die Höhe SC von S über der Horizontalen durch  $B_1$  gesgeben als

$$h + BC = h + BM - MC = h + R - R \cos \varepsilon$$

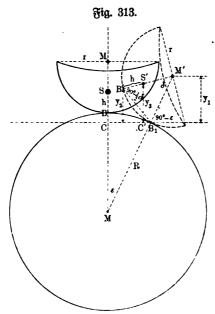
Das Gleichgewicht ist sicher, wenn S'C' > SC ist für  $lim \delta = 0$ .

Für S'C'=SC erhält man, falls man diese Größen in zweiter Ansnäherung darstellt

$$\begin{array}{l} h\left(1-\frac{1}{2}arc^{2}\varepsilon\right)+2\left(r-h\right)\left(\frac{1}{2}arc\delta\right) \ arc\varepsilon+\frac{1}{4}arc^{2}\delta\right)\\ =h+R-R\left(1-\frac{1}{2}arc^{2}\varepsilon\right). \end{array}$$

Da wegen der Abwidelung beim Kollen R  $arc \varepsilon = r$  arc  $\delta$  ist, so ist  $\frac{arc}{arc} \frac{\delta}{\varepsilon} = \frac{R}{r}$  und man hat daher, bei Division durch  $arc^2 \varepsilon$ 

$$-\frac{h}{2} + 2(r-h)\left(\frac{1}{2}\frac{R}{r} + \frac{1}{4}\frac{R^2}{r^2}\right) = \frac{1}{2}R$$



$$\frac{h(r+R)^2}{r^2} = \frac{R(r+R)}{r},$$

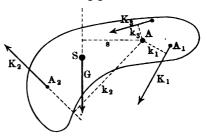
d. h

$$h = \frac{rR}{r+R}$$

Sicheres Gleichgewicht ist also vors handen, salls  $h < rac{rR}{r+R}$  ist.

Dieselbe Betrachtung gilt auch für zwei Rugeln.

Fig. 314.



3. Der Hebel und seine Berwendung. Ein Körper (vergl. Fig. 314) sei bei A um eine, senkrecht zur Ebene der Zeichnung liegende Achse drehbar und werbe von Kräften angegriffen, welche sämtlich in der Ebene der Zeichnung liegen, und zwar mag sich unter den angreisenden Kräften auch das Gewicht

G des Körpers in dessen Schwerpunkte S befinden. Soll sich der Körper im Gleichgewichte besinden, so muß das Moment der angreisenden Kräfte in Bezug auf A als Drehpunkt verschwinden, d. h. man hat für Fig. 314

$$+ K_1 k_1 + K_2 k_2 - K_3 k_3 - G \cdot s = 0.$$

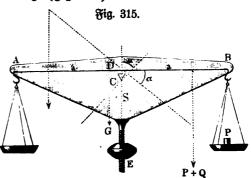
Ift diese Gleichung erfüllt, so verschiebt man, um die Reaktion in A zu bestimmen, alle Kräfte nach A und bildet ihr Polygon; die Gegenkraft der entstehenden Resultante ist die gesuchte Reaktion. Die Kräftepaare, welche der Berschiedung der Kräfte nach A entsprechen (vergl.  $\mathfrak S. 328$ ), zerstören sich von selbst, wenn die oben aufgestellte Gleichung erfüllt ist.

Die einfachen Formen des Bebels sind aus dem ersten Lehrgange der

Physik bekannt.

Wir betrachten hier zunächst noch die gleicharmige Hebelwage etwas genauer. Sie zeigt eine Anwendung des um einen Punkt drehbaren Körpers, der sich im stadilen Gleichgewicht befindet, bei dem also der Schwerpunkt S senkrecht unter dem Drehpunkte C liegt (Fig. 315).

Es sei AB ber Wagebalten von der Länge 2a, G das Gewicht desselben, Q das Gewicht einer Schale mit Zusbehör, C der Drehpunkt des Balkens, S der Schwerpunkt der Wage und D der Durchsschnittspunkt der Linie AB mit der Linie CSE. Es werde an einer Seite ein Übergewicht P angebracht, wodurch der Balken aus seiner Horizontalen Gleichs



gewichtslage in eine geneigte übergeht, die durch den Winkel  $\alpha$  bestimmt werden kann, welchen die neue Lage von AB mit der Horizontalen bildet. Es ist der Winkel  $\alpha$  zu bestimmen, wobei CS=b und CD=-c ist, da sich S und D zu verschiedenen Seiten des Drehpunktes C besinden. Man hat

$$(P+Q)(a\cos\alpha-c\sin\alpha)-Q(a\cos\alpha+c\sin\alpha)-Gb\sin\alpha=0$$
  
b. h.  $\cos\alpha(Pa+Qa-Qa)-\sin\alpha(Pc+Qc+Qc+Gb)=0$ .  
Sierauß folgt:

$$tang \alpha = \frac{Pa}{(2Q + P)c + Gb}$$

Man will bei einem kleinen Übergewicht P einen großen Ausschlagswinkel  $\alpha$  haben. In dem vorliegenden Ausdruck soll also tang  $\alpha$  recht groß werden. Es läßt sich das erreichen, wenn man a, den Arm des Balkens, recht lang macht, das Gewicht G desselben möglichst reduziert und die Entsfernung c recht klein annimmt.

In der praktischen Aussührung, besonders für feine, zum chemischen Gesbrauche geeignete Wagen ist o gewöhnlich gleich Rull, b. h. der Drehpunkt des Baltens liegt mit den Aushängepunkten der Schalen in derselben geraden

Linie. Hierfür gilt:

$$tang \alpha = \frac{Pa}{Gb}$$
.

Weiter vermindert man, um bei der Wage eine recht große Empfindlicheteit zu erreichen, b so viel als möglich, d. h. man bringt den Schwerpunkt Swenig tieser als den Aushängepunkt.

Da die Wagebalten, welche zwar gleiche Längen haben sollen, thatsächlich nicht genau gleich sind, so hilft man sich diesem Übelstande gegenüber durch eine doppelte Wägung. Wird ein Körper vom Gewichte W in der Schale, welche dem Arme  $a_1$  entspricht, durch das Gewicht  $Q_1$  im Gleichgewichte geshalten, dagegen in der Schale, welche dem Arme  $a_2$  entspricht, durch das Gewicht  $Q_2$ , so gilt

$$W. a_1 = Q_1. a_2$$
 und  $W. a_2 = Q_2. a_1.$ 

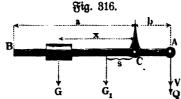
Durch Multiplikation beiber Gleichungen erhält man

$$W=\sqrt{Q_1Q_2}.$$

Durch Division beiber Gleichungen erhalt man

$$a_1:a_2=\sqrt{Q_1}:\sqrt{Q_2}.$$

Für den Fall der Fig. 316, bei welcher V die Belastung bezeichnet, welche den unbelasteten Hebel vom Gewichte  $G_1$  im Gleichgewichte erhält, gilt zunächst





$$G_1s = Vb$$
.

Wird in A eine Last Q angehängt und auf BC das Gewicht G aufgeschoben, so gilt ferner bei Gleichgewicht

$$Gx = Qb$$
,

b. h.  $x = Q \cdot \frac{b}{G}$ , so daß x proportional ist zu Q.

Die praktische Ausstührung bieses Apparates wird als Wiegevorrichtung besnutzt und heißt römische Schnellwage (Fig. 317). Bei derselben ist der lange Hebels arm, zur Aufnahme des konskanten Gegensewichtes G, der Gleichung  $x = AC \cdot \frac{Q}{G}$  gemäß, in gleiche Teile zu teilen, und zwar von O aus, falls G in O bei unbelasteter Wage Gleichgewicht herstellt.

Zeigerwagen sind Wiegevorrichtungen, bei welchen die Größe einer abzuswiegenden Last durch ein konstantes Gewicht, welches mit der Wage unversänderlich verbunden ist, bestimmt werden kann, und bei denen das Gewicht der Last von einem Zeiger auf bestimmter Stala angegeben wird.

In Fig. 318 ist eine Garnsortierwage abgebildet, wie dieselbe z. B. zur Bestimmung der Feinheitsnummer baumwollener geweifter Garne benutzt wird.

Der Wagebalten AB ist ein ungleicharmiger Hebel, der bei C seinen Drehpunkt hat, bei B mit einem Haken zur Aufnahme der Garnsträhne verssehen ist und bei A ein Gegengewicht von solcher Größe trägt, daß der Schwerpunkt des Baltens in den Drehpunkt C fällt. Rechtwinkelig zu AB, im Punkte C, ist mit dem Balken der Arm CD sest verbunden, der an seinem Ende das konstante Gewicht trägt und unmittelbar darüber mit einem durchsbrochenen Rahmen versehen ist, um dadurch die Zahlen auf dem Gradbogen EG erkennen zu können. Das Gewicht des Armes CD mit dem konstanten Gewicht am Ende sei W und dasselbe wirke im Schwerpunkt S. Die Wage ist hiernach so eingerichtet, daß im unbelasteten Zustande der Balken AB eine horizontale und der Arm CD eine vertikale Lage hat. Es sei CB = a, CS = b und das zu bestimmende Gewicht in B sei gleich Q, dann haben wir, wenn der Arm CD bei dieser Belastung mit der Vertikalen den Winkel a bilbet, als Gleichgewichtsbedingung

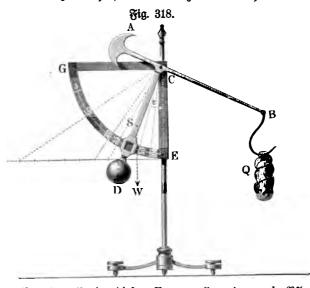
$$Q a \cos \alpha - Wb \sin \alpha = 0.$$

Hieraus ergiebt sich

$$tang \alpha = \frac{Qa}{Wb}$$
,

d. h. die trigonometrischen Tangenten der Ausschlagwinkel sind den Gewichten der Garnsträhne proportional. Hiernach ist eine in E zu CE errichtete Nor-

male in gleiche Teile au teilen, und die Ber= bindungelinien dieser Teilpunkte mit werden auf dem Grad= bogen die entsprechen= den Teilstriche an= geben, welche also unter sich unaleich find. Bei ben Garnen wird anstatt des Be= wichtes die Feinheits= nummer angegeben, b. i. diejenige Bahl, mit der das Gewicht von 840 Pards Garn= lange zu multiplizieren ift, um 1 Pfb. engl. au erhalten. Baum=



wolle Nr. 50 bebeutet also: 840 Yards dieser Baumwolle wiegen  $\frac{1}{50}$  Pfd.
In der Figur sind auf dem Gradbogen, dieser Bezeichnung entsprechend, die einzelnen Teilstriche mit diesen Nummern versehen, wonach die Wage von Garn Nr. 100 bis Garn Nr. 5 benutt werden kann.

4. Stangenverbindungen. Die Bestimmung, welche S. 479 u. f. für zwei sich gegenseitig stützende Blöcke durchgeführt wurde, gilt zugleich für zwei Berntde, Rechanik. L.

Stangen, die in  $A_1$ , B,  $A_2$  durch Gelenke verbunden sind. Man kann in  $A_1$  und  $A_2$  statt des sesten Anschlusses wiederum eingelenkte Stangen einsstühren u. s. s., so daß man zu einem Stangenpolygon oder Stangeneck geslangt. Die auf S. 479 u. s. durchgeführten Betrachtungen gelten dann sür je zwei benachbarte Stangen des Polygons. Namentlich bleibt auch die Regel über die Reaktion einer kraftsreien Stange dabei in Geltung, wonach diese stense ketz innerhalb der Achse der Stange liegt.

Rückt  $[G_1]$  nach  $A_1$  ober nach B, während  $BA_2$  traftfrei ist, so rückt  $O_1$  in gleichem Sinne weiter. Bei einer Belastung von  $A_1$  ist  $[R_{A_1}]$  senkrecht nach oben gerichtet, während  $[R_1]$  verschwindet; bei einer Belastung von B sällt  $[R_{A_1}]$  in die Achse der Stange  $A_1B$ , während  $[R_1]$  in die Achse der

 $\begin{cases} \text{Fig. 319.} \\ \text{Oil} \\ \text{Ray Oil} \\ \text{In } \\ \text{In }$ 

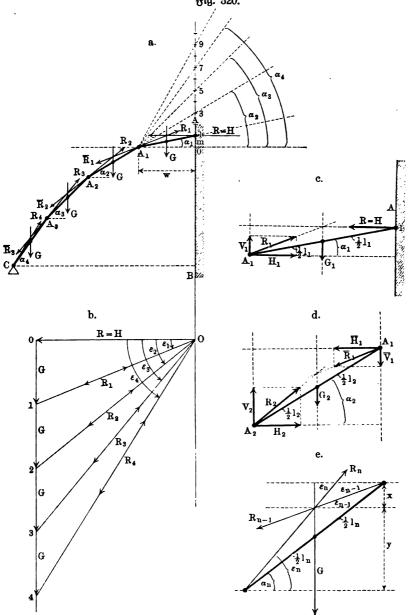
Stange BA, fällt, d. h. bei Anotenbelastung von sonst kraftsreien Stangen liegen die Reaktionen in den Achsen der Stangen (vergl. Fig. 150).

Wir behandeln au= nächst die Aufgabe, welche S. 479 u. f. durchgeführt wurde, durch Einführung von Knotenbelaftungen. Die Kraft  $1\frac{1}{2}$  in  $S_1$  ist in die parallelen Kräfte  $\frac{1}{2}$  in  $A_1$  und 1 in Bzerlegt, ebenso die Kraft 3 in  $S_2$  in die parallelen Rrafte 2 in A, und 1 in B. Die Rraft 2 in  $oldsymbol{B}$  zerlegt sich nach den Stangen in BC, und in  $BC_2$ ; diese Komponenten geben, nach A1 bezw. A2 verschoben, dort im Ver= ein mit den außerdem vorhandenen Kraften,

bezw. die Resultanten  $A_1D_1$  und  $A_2D_2$ , welchen bezw. die Reaktionen  $[R_{A_1}]$  und  $[R_{A_2}]$  entsprechen. Schneidet man die Konstruktion in B durch MN, so geben die in Fig. 319 b und c dargestellten Kraftdreiecke die Reaktionen  $[R_1]$  und  $[R_2]$ . Rur Kontrolle dient noch Kig. 319 d.

Beim Mansardendach, welches Fig. 320 a darstellt, liesert die Wand AB, statt deren auch ein zweites, symmetrisch gelegenes Dach auftreten kann, eine horizontale Reaktion [R], welche mit dem Gewichte der ersten Stange (Sparren) und der Reaktion  $[R_1]$  von  $[A_1]$  im Gleichgewichte steht. Für die zweite Stange spielt die Gegenkraft  $[\overline{R_1}]$  von  $[R_1]$  dieselbe Rolle, wie [R] für die erste Stange u. s. f.

In Fig. 320 b sind die einzelnen Dreiecke, welche zur Bestimmung der Reaktionen dienen, für gleiche Sparrengewichte aneinander gefügt; dabei ist Via. 320.



 $1\ O=R_1$  und  $O\ 1=\overline{R_1}$ ,  $2\ O=R_2$  und  $O\ 2=\overline{R_2}$  u. s. w. Man bezeichnet R als Horizontalschub (H).

In Bezug auf die Winkel, welche die Stangen mit der Horizontalen bilden, erhält man Beziehungen, wenn man die einzelnen Stangen in den Gelenken durch Schnitte voneinander trennt und auf sie die Gleichungen des Gleichgewichtes anwendet. Für die erste Stange (vergl. Fig. 320 c a. v. S.) giebt der Momentensat in Bezug auf  $A_1$  die Gleichung

b. h.  $-R(l_1\sin\alpha_1) + G_1(\frac{1}{2}l_1\cos\alpha_1) = 0,$   $tg\,\alpha_1 = \frac{\frac{1}{2}G_1}{l}.$ 

Außerdem ist  $H_1 = R = H$  und  $V_1 = G_1$ .

In Bezug auf die zweite Stange (vergl. Fig. 320 d a. v. S.) giebt ber Momentensat in Bezug auf A2 die Gleichung

 $\begin{array}{ccc} & -\overline{H_1}(l_2\sin\alpha_2) + \overline{V_1}(l_2\cos\alpha_2) + G_2(\frac{1}{2}l_2\cos\alpha_2) = 0, \\ \text{b. h.} \\ & \tan\!g\,\alpha_2 = \frac{\overline{V_1} + \frac{1}{2}G_2}{\overline{H_2}} = \frac{G_1 + \frac{1}{2}G_2}{R}. \end{array}$ 

Außerdem ist  $H_2 = H_1 = \overline{R}$  und  $V_2 = G_2 + \overline{V_1} = G_2 + G_1$ . Ebenso ergiebt sich

$$tg \, lpha_3 = rac{G_1 \, + \, G_2 \, + \, rac{1}{2} \, G_3}{R}$$
,  $H_3 = R$  und  $V_3 = G_1 \, + \, G_2 \, + \, G_3$  u. f. w.

Für  $G_1=G_2=\ldots G$ , b. h. für unter sich gleichartige Stangen gilt also

$$tg \alpha_1 = \frac{G}{2R}$$
,  $tg \alpha_2 = \frac{3G}{2R}$ ,  $tg \alpha_3 = \frac{5G}{2R}$ , ...

Hit az gegeben, so zeigt Fig. 320 a die Konstruktion für az, az, u. s. f. s. Sind die Stangen nicht gleichartig, so ist die Konstruktion auch durch-führbar, wenn auch in verwidelterer Weise.

Heaktionen eindeutig. Diese Bestimmung muß übereinstimmen mit der in Fig. 320 b.

Bilbet die nte Stange mit der Horizontalen den Winkel  $\alpha_n$ , während die bereits bestimmte Reaktion  $[R_{n-1}]$  mit der Horizontalen den Winkel  $\varepsilon_{n-1}$  bildet, so zeigt Fig. 320 e die Bestimmung der Reaktion  $[R_n]$ , die mit der Horizontalen den Winkel  $\varepsilon_n$  bildet. Man hat

$$tg \, \varepsilon_{n-1} = x : \frac{l_n}{2} \cos \alpha_n \quad \text{unb} \quad tg \, \varepsilon_n = y : \frac{l_n}{2} \cos \alpha_n,$$
b. h.
$$tg \, \varepsilon_{n-1} + tg \, \varepsilon_n = (x+y) : \frac{l_n}{2} \cos \alpha_n = l_n \sin \alpha_n : \frac{l_n}{2} \cos \alpha_n = 2 tg \, \alpha_n.$$
Da  $tg \, \varepsilon_n = n \frac{G}{R}$  ift (nach Fig. 320 b), so ift
$$2 tg \, \alpha_n = (2 \, n - 1) \frac{G}{R}.$$

Man hat also

 $tg \ arepsilon_1 : tg \ arepsilon_2 : tg \ arepsilon_3 : \cdots = 1 : 2 : 3 : \cdots$ 

 $tg \alpha_1 : tg \alpha_2 : tg \alpha_3 : \cdots = 1 : 3 : 5 : \cdots$ 

Dabei ist  $tg \alpha_1 = \frac{m}{w}$  nach Fig. 320 a und  $tg \epsilon_1 = \frac{G}{H} = \frac{2m}{w} = 2 tg \alpha_1$  nach Fig. 320 b, d. h.  $H = \frac{1}{2} G \cot \alpha_1$ .

Handelt es sich allgemein darum (vergl. Fig. 321 a), in einer Stangen= verbindung AMN eine Stange l von bestimmter Belastung P in einem be=

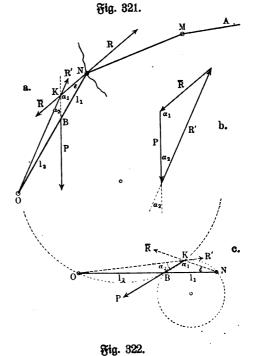
stimmten Buntte N einzufügen, dessen Reaktion [R] bereits be= kannt ist, so kann man zunächst aus  $[\overline{R}]$  und [P] die Reaktion [R'] für bas andere Ende der ein= aulenkenden Stangen bestimmen (Rig. 321 b) und dem entsprechen= ben Dreiecke die Winkel a, und ag entnehmen, welche über den beiben Studen la und la ber Stange I fteben. Die Kreisbogen für a1 und a2 geben (vergl. Fig. 321 c) ben Punkt K und den Winkel e, so daß die Stange nun in richtiger Lage in die Hauptfigur 321 a eingezeichnet werden kann.

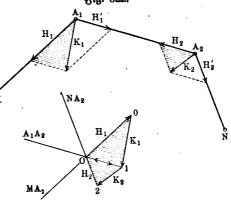
Für Anotenbeanspruchungen, welche unmittelbar als solche gegeben sind, sindet Zerlegung nach den Achsen der Stangen statt, so daß die Stangenverbindung danngenau einem Seilpolygon entspricht, abgesehen davon, daß in Seilstücken nur Zug, in Stangen aber auch Druck austreten kann.

In Fig. 322 ist ein solcher Fall behandelt, wobei O 0 die Resattion von M und 2 O die Resattion von N darstellt.

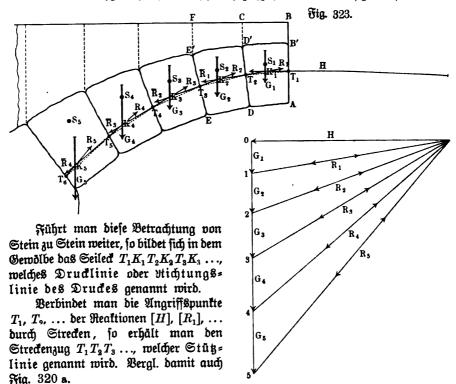
Stangenpolygone von unsendlichselleinen Seiten gehen in Stangenkurven über, welche alle Eigenschaften der Seilkurven haben. Bergl. S. 352.

5. Stütlinien und Belaftungslinien. In Fig. 323 (a. f. S.) ist die Halfte eines





gewöhnlichen Gewölbes (Tonnengewölbe mit horizontaler Achse) dargestellt, während dessen andere Hälte durch die wagerechte Kraft [H] ersett ist, mit welcher diese gegen die erste drückt. Die Ausschutzung oder Übermauerung über den einzelnen Gewölbesteinen ist, diesen entsprechend, zerlegt, so daß die einzgezeichneten Schwerpunkte  $S_1$ ,  $S_2$ , ... immer den Schwerpunkt je eines Gewölbestücks und der zugehörigen Belastung bezeichnen. Damit der erste Stein mit seiner Belastung, d. h. ABCD im Gleichgewichte ist, muß ein Punkt der Fläche DD' eine Keaktion  $[R_1]$  liesern, die mit [H] und mit dem Gewichte  $[G_1]$ , welches sich in  $S_1$  verdichtet, im Gleichgewichte ist; sie ist in der Rebensigur bestimmt. Die Gegenkraft  $[\overline{R_1}]$  dieser Keaktion drückt auf den zweiten Stein DCFE, so daß für dessenichte sein muß; auch  $[R_2]$  ist in der Redensigur bestimmt.



Berlegt man das Gewölbe samt seiner Belastung nicht nach den natürslichen Fugen, sondern durch Schnitte, parallel zu AB, und bestimmt man für die dabei entstehenden Teilkörper die Drucklinie und die Stüglinie, so gehen beide Linien ineinander über, salls man die Schnitte einander unendlich nahe legt.

In diesem Falle kann man die Eigenschaften, welche die Drudlinie als Seilpolygon hat, auf die Stüglinie übertragen.

Ift für ben Rorper A, A, A, A', der Fig. 324 in diefer Beife die Linie

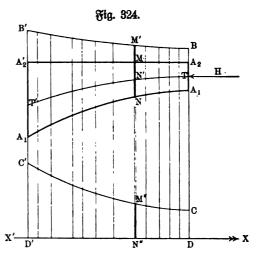
TT' bestimmt, welche zugleich Drucklinie und zugleich Stüglinie ist, so kann man diese Linie als den Träger der ganzen Belastung ansehen, indem man für jede unendlichedunne Schicht MN=M'N' macht; bei dem Gewölbe, von dem wir ausgingen, könnte man die Fläche AB'B in Fig. 323 entbehren, salls nur  $T_1$  sest bleibt, ebenso die Fläche DD'C, salls nur  $T_2$  sest bleibt u. s. s., s.,

ba die Reaktionen lediglich die Bunkte  $T_1$ ,  $T_2$ ... als feste Angriffspunkte erfordern.

Man gelangt so zu einer Linie BB', welche die zur Stüglinie TT' gehörige Beslastungslinie genannt wird.

In Fig. 324 ift die Beslaftung auch noch horizontal abgeglichen dargestellt, indem sentrecht zu der Achse X'Xüberall M''N'' = MN gemacht ist; so entsteht DCC'D'.

Dreht man Fig. 324 um  $A_2A_2'$  um  $180^{\circ}$ , so läßt sich TT' als ein Seil auffassen, zu welchem BB' die zugehörige Belastung bestimmt.

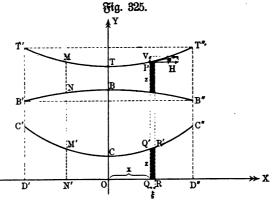


In Fig. 325 ist dies für die beiden Hälften des Körpers, von denen Fig. 324 die eine darstellt, durchgeführt; außerdem ist auch wieder die Belastung auf einer Horizontalen OX graphisch dargestellt, so daß überall MN = M'N', also im besondern T''B'' = C''D'' und TB = CO ist.

Ist die Gleichung der Seilkurve T'T'' in Bezug auf die Achsen XY dargestellt durch y=f(x), so wird tg  $\varphi$  für einen beliebigen Punkt P durch die Ableitung f'(x) dars gestellt, so daß

$$tg \varphi = \frac{V}{H} = f'(x)$$

Da H eine Konstante ist und da V mit der Belastung für den



Bogen TP übereinstimmt, falls die Tangente in T horizontal ist (vergl. S. 353 u. s.), so ist f'(x) proportional zu der Fläche von TP oder zu der Fläche CQ'QO.

Gelingt es, diese Fläche als Funktion  $\varphi(x)$  von x darzustellen, so daß man für OQ = x die zugehörige Fläche OQQ'C berechnen kann, so gilt also

$$f'(x) = \frac{\varphi(x)}{H}.$$

Bilbet man aus beiden Seiten die Ableitungen, wobei die Ableitung von f'(x), die sogenannte zweite Ableitung von f(x), durch f''(x) bezeichnet werden mag, so gilt auch

$$f''(x) = \frac{\varphi'(x)}{H}.$$

Der Erklärung nach (vergl. S. 58) hat man

$$\varphi'(x) = \lim \left[\frac{\varphi(x+\xi) - \varphi(x)}{\xi}\right]_{\xi=0}$$

Hier bebeutet  $\varphi(x+\xi)$  bie Fläche ORR'C und  $\varphi(x)$  bie Fläche OQQ'C, also  $\varphi(x+\xi)-\varphi(x)$  bie Fläche QRR'Q', welche sich an der Grenze als s.  $\xi$  darstellen läßt, falls s die Strecke QQ', welche der Belastung in P gleich ist, bezeichnet. Demnach ist  $\varphi'(x)=s$ , und es gilt

$$f''(x) = \frac{z}{H}.$$

Hat man z. B. gleichmäßige Belastung der Horizontalen (vergl. S. 354), so ist C'CC'' eine Parallele zu OX und x hat einen konstanten Wert h, so daß

$$f''(x) = \frac{h}{H}$$

und also  $f'(x) = \frac{h}{H}x + C$  ist, salls C eine Konstante bezeichnet; da  $tg \varphi = f'(x) = 0$  ist für x = 0, so ist C = 0. Demnach gilt

$$f(x) = \frac{1}{2} \frac{h}{H} x^2 + C',$$

falls C' eine Konstante bezeichnet. Ist y=f(x)=a für x=0, so ist C'=a, d. h. man hat als Gleichung der Seilkurve

$$y = f(x) = \frac{1}{2} \frac{h}{H} x^2 + a$$
,

gelangt also zurück zu der früher bestimmten Parabel (vergl. S. 355), salls man  $h=\gamma$  set und das Kreuz so verschiebt, daß a=0 ist.

Für bestimmte Anwendungen ist es zwedmäßig, den Krümmungsradius o der Seilkurve einzusühren. Unter den Ausdrücken für o ist in diesem Falle

$$\varrho = \frac{1}{\cos^3 \varphi \cdot f''(x)}$$

am geeignetsten.

Da  $f''(x) = \frac{\varepsilon}{H}$ , so ist demnach

$$\varrho = \frac{H}{z \cdot \cos^3 \varphi}$$

Rennt man die Werte von  $\varrho$  und z für den Schnitt, für welchen  $\varphi=0$  ift, bezw.  $\varrho_0$  und  $z_0$ , so ist im besonderen im Scheitel

$$\varrho_0 = \frac{H}{z_0}$$
, b. h.  $H = \varrho_0 z_0$ .

Durch Division der Gleichungen für q und qo erhalt man noch

$$\varrho = \frac{\varrho_0 z_0}{z \cdot \cos^3 \varphi}$$

Ift für einen Kreisbogen vom Radius r, der als Stüglinie gegeben ist, die zugehörige Belastungslinie gesucht, so ist die eben entwickelte Gleichung von besonderem Nugen, da hier  $\varrho=r$  ist.

Es ist bann, ba auch  $\varrho_0 = r$  ist, hier

$$z = \frac{z_0}{\cos \omega^3}.$$

Demnach kann s für jede Stelle leicht durch eine breifache Projektion aus so gewonnen werden, wie Fig. 326 zeigt. Für diese gilt

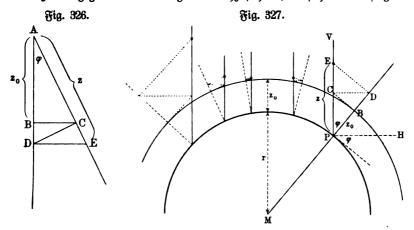
$$AC \cdot \cos \varphi = z_0$$
  
 $AD \cdot \cos \varphi = AC$ 

$$AE$$
 .  $\cos \varphi = AD$ .

Durch Multiplikation biefer brei Gleichungen erhalt man

$$AE = \frac{z_0}{\cos^3 \varphi} = z.$$

Um biese Konstruction (vergl. Fig. 327) für beliebig piele Punkte bes als Stüglinie gegebenen Kreisbogens durchzuführen, verfährt man folgender-



maßen. Die Tangente in P bildet mit der Horizontalen den Wintel  $\varphi$ , welchen auch die Bertikale PV mit dem Radius MP liefert. Trägt man also Fig. 326 in Fig. 327 ein, so daß A auf P und AE in die Richtung PV fällt, so ist E der zu P gehörige Punkt der gesuchten Belastungskurve.

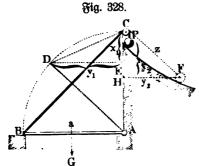
Schlägt man mit  $r+z_0$  einen Kreis um M, so liesert dieser auf jedem Radius MP den Punkt B, von dem aus Punkt E auf der zugehörigen Berztikalen PV gefunden werden kann.

Eine weitere Betrachtung zeigt, daß der Krümmungsradius der Beslaftungsturve im Scheitel den Wert  $\frac{r^2}{3z_0-r}$  annimmt, so daß für  $r=3z_0$  eine Belaftungsturve entsteht, welche in der Nähe des Scheitels angenähert horizontal verläuft.

Die Belastungslinie ist, von oben gesehen, in der Nähe des Scheitels für  $r < 3\,z_0$  hohl, für  $r > 3\,z_0$  erhaben.

Schreibt man als Belastungslinie eine Gerabe vor, so findet man als zugehörige Stützlinie eine Gewölbelinie (vergl. S. 355).

6. Führungsbahn eines Klappengewichtes. Eine Klappe AB (Fig. 328) wird in horizontaler Lage durch ein Gewicht P im Gleichgewicht erhalten, das



Gewicht ift mittels eines Seiles über eine fefte Rolle geführt und hangt vertital herab.

Wird die Klappe gehoben, so hört auch das Gleichgewicht auf, so daß eine Bewegung entsteht, durch welche die Klappe mit Heftigkeit gegen die vertikale Wand geschlagen wird. Um das letztere zu versmeiden, läßt man das Gewicht P nicht vertikal, sondern auf einer krummen Bahn herabsinken, so daß P mit der Klappe in jeder Lage im Gleichgewichte ist. Es ist diese krumme Bahn zu konstruieren.

Das Gewicht ber Klappe sei G, ihre Länge a, das Seil BC habe die Länge l und für die horizontale Lage befinde sich das Gewicht P angenähert in dem Punkte C.

Für die horizontale Lage ist (für AB = AC = a)

$$G\frac{a}{2}-Pa\cdot \frac{1}{2}\sqrt{2}=0,$$

b. h.

$$P = \frac{1}{9} G \sqrt{2}.$$

Wir zerlegen G in zwei parallele Kräfte, die an den Enden der Mappe wirksam sind, von denen  $\frac{G}{2}$  in A für die Bewegung ohne Einfluß ist. Die beiden Kräfte, die weiter in Betracht zu ziehen, sind also  $\frac{G}{2}$ , in B wirksam, und P.

Der Schwerpunkt der beiden Gewichte P und  $\frac{G}{2}$  sei für die horizontale Lage um  $\lambda$  von der durch C gezogenen Horizontalen entsernt.

Die zur Bestimmung von 2 bienende Gleichung ist:

$$\lambda \left(P + \frac{G}{2}\right) = P \cdot o + \frac{1}{2} Ga$$

$$\lambda = \frac{\frac{1}{2} G}{P + \frac{G}{2}} a.$$

Das Gleichgewicht, welches für jede beliedige Lage der Klappe und des Gewichtes P bestehen soll, ist ein neutrales, da jede noch so kleine Bersmehrung auf einer Seite eine Bewegung zur Folge haben soll, die nach Wegsnahme des Übergewichtes sogleich wieder vernichtet werden soll. Der Schwerspunkt des Systems kann daher bei der Bewegung weder gehoben noch gesenkt werden, d. h. der Schwerpunkt des Systems ist von der durch C gelegten Horizontalen immer um  $\lambda$  entsernt.

Es stelle AD eine beliebige Lage der Klappe vor, für die P nach F gestommen ist.

Es fei

$$CE = x_1$$
,  $CH = x_2$ ,  
 $DE = y_1$ ,  $FH = y_2$  und  $CF = s$ .

Zwischen x und  $x_2$  erhalten wir auf folgende Weise eine Beziehung. Es ist

$$z = l - \sqrt{x_1^2 + y_1^2}$$
  
 $z = l - \sqrt{2 a x_1}$ 

und wegen des neutralen Gleichgewichtes

$$\frac{1}{2}Gx_1+Px_2=\lambda\left(P+\frac{G}{2}\right),$$

b. h.

$$x_1=\frac{\lambda(P+\frac{1}{2}G)-Px_2}{\frac{1}{2}G},$$

ober, falls man den oben entwidelten Wert von & substituiert,

$$x_1 = \frac{\frac{1}{2} a G - Px_2}{\frac{1}{2} G}.$$

Wir erhalten hiernach

$$z = l - \sqrt{\frac{\frac{1}{2} a G - P x_2}{\frac{1}{2} G} \cdot 2 a}$$

Wird hierin P gleich  $\frac{1}{2}G\sqrt{2}$  geset, so entsteht

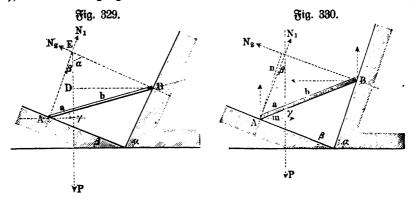
$$z = l - \sqrt{2 a (a - x_2) \sqrt{2}}$$
 ober  $z = l - \sqrt{l (l - 2 x_2)}$ .

Hieraus läßt sich zu jedem Werte von  $x_2$  das zugehörige z berechnen; die krumme Bahn, welche dem Gewichte P zur Unterlage dienen muß, ist also auf leichte Weise zu konstruieren.

7. Reaktionsbestimmungen in besonderen Fällen. I. Eine gerabe gewichtslose Stange ruht mit ihren Enden auf zwei vollkommen glatten gesneigten Ebenen, für die eine durch die Achse der Stange gelegte Bertikalebene

rechtwinkelig ausfallen mag. In einem beliebigen Punkte der Stange wird ein Druck P in einer zur Horizontalebene normalen Richtung ausgeübt. Es ift die Gleichgewichtslage der Stange zu bestimmen.

Erste Auflösung. Die in dem vorliegenden Falle entstehenden Reattionen  $N_1$  und  $N_2$  (Fig. 329) sind in den Endpunkten des Stades normal zu den geneigten Ebenen anzunehmen, und liegen mit P in der durch die Achse des Stades gelegten Bertikalebene. Wenn die Reaktionen die Wirkung



bes Gewichtes P vernichten sollen, so müssen sich die Richtungen von  $N_1$ ,  $N_2$  und P in einem Punkte E schneiben. Zu dem Ende ist AE oder BE, oder der Winkel  $\gamma$  dem Gleichgewichtszustande gemäß zu bestimmen, da die Länge der Stange gleich a+b bestannt ist. Es ist  $BD=b\cos\gamma=BE\sin\alpha$ , d. h.

$$BE = b \frac{\cos \gamma}{\sin \alpha}.$$

Weiter ist aus bem Dreied AEB

b. h. 
$$BE: (a + b) = sin(R - \beta - \gamma) : sin(2R - \alpha - \beta)$$
$$= cos(\gamma + \beta) : sin(\beta + \alpha)$$
$$BE = (a + b)\frac{cos(\gamma + \beta)}{sin(\beta + \alpha)}.$$

Durch Gleichsetzung ber beiben für BE gefundenen Werte erhalten wir

$$b\frac{\cos\gamma}{\sin\alpha} = (a+b)\frac{\cos(\gamma+\beta)}{\sin(\beta+\alpha)}$$

$$b\sin(\beta+\alpha) = (a+b)\sin\alpha(\cos\beta-\sin\beta\tan\gamma)$$

$$\tan\gamma = \frac{-b\sin(\beta+\alpha)+(a+b)\sin\alpha\cos\beta}{(a+b)\sin\alpha\sin\beta}$$

$$\tan\gamma = \frac{a\cot\beta-b\cot\gamma}{a+b}.$$

Bweite Auflösung. Wir nehmen A als Koordinatenanfangspunkt (Fig. 330) und zerlegen die Reaktionen  $N_1$  und  $N_2$  nach der Kraftrichtung von P und normal dazu, so sind die Gleichgewichtsbedingungen

$$P - N_2 \cos \alpha - N_1 \cos \beta = 0$$

$$N_1 \sin \beta - N_2 \sin \alpha = 0$$

$$Pm - N_2 n = 0.$$

Hieraus folgt

$$P - N_2 \frac{\sin \alpha}{\sin \beta} \cos \beta - N_2 \cos \alpha = 0$$

$$N_2 = P \frac{\sin \beta}{\sin(\beta + \alpha)}$$

$$m = a \cos \gamma; \ n = (a + b) \cos (\gamma - \alpha)$$

$$a P \cos \gamma = P(a + b) \frac{\sin \beta \cos(\gamma - \alpha)}{\sin(\beta + \alpha)}$$

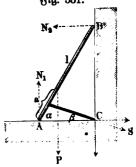
$$a \sin(\beta + \alpha) = (a + b) \sin \beta (\cos \alpha + \sin \alpha \tan \beta)$$

$$tang \gamma = \frac{a \sin(\beta + \alpha) - (a + b) \sin \beta \cos \alpha}{(a + b) \sin \beta \sin \alpha}$$

$$tang \gamma = \frac{a \cot \beta - b \cot \alpha}{a + b}.$$

II. Ein Stab ohne Gewicht von der Länge l stützt sich mit dem einen Ende A gegen eine glatte horizontale, mit dem anderen gegen eine glatte vertikale Ebene und ist in der Entsernung a von Fig. 331.

vertikale Ebene und ist in der Entsernung a von dem Ende A durch ein Sewicht P belastet, das nach einer zur Horizontalebene normalen Richtung wirkt. Das Ausgleiten des Stades wird durch die Besestigung desselben mittels eines gewichtlosen Seiles an einem Punkte C der Durchschnittslinie der beiden betreffenden Ebenen verhindert. Es ist die Spannung S dieses Seiles zu bestimmen, wenn die Punkte A, B, C in einer zu beiden Ebenen normalen Ebene liegen, und der Neigungswinkel des Stades gegen die Horizontalebene gleich a, der des Seiles gleich  $\beta$  gegeben ist.



Wir nehmen die in den Punkten A und B entstehenden Reaktionen  $N_1$  und  $N_2$  (Fig. 331) normal zu den Ebenen zu Hülfe, zerlegen die Kraft S nach Richtung von AC und BC, und wählen C als Koordinatenansangspunkt, so sind die Gleichgewichtsbedingungen

$$N_1 - P - S \sin \beta = 0$$

$$N_2 - S \cos \beta = 0$$

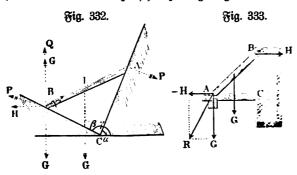
$$N_1 l \cos \alpha - N_2 l \sin \alpha - P(l - a) \cos \alpha = 0.$$

Hieraus folat

$$(P + S \sin \beta) l \cos \alpha - S l \cos \beta \sin \alpha = P(l - a) \cos \alpha$$
 $S l (\sin \beta \cos \alpha - \cos \beta \sin \alpha) = - P a \cos \alpha$ 
 $S l \sin (\alpha - \beta) = P a \cos \alpha$ 
 $S = P \frac{a}{l} \cdot \frac{\cos \alpha}{\sin (\alpha - \beta)}$ 

Für  $\alpha=\beta$ , wo [S],  $[N_1]$  und  $[N_2]$  durch einen Punkt gehen, wird  $S=\infty$ ; für  $\beta>\alpha$  wird S negativ (Druck), so daß daß Seil durch eine Stange erset werden muß. Eine Stange hat für  $\beta<\alpha$  Jug auszuhalten, für  $\beta>\alpha$  Druck, für  $\alpha=\beta$  ist sie unbrauchboke.

III. Ein Balten (Fig. 332) von der Länge l und dem Gewichte G ist mit seinen beiden Enden zwischen zwei geneigten Ebenen besessigt, dabei aber nicht



in der Gleichgewichtslage, welche in Nr. I bestimmt wurde. Es sind die Kräfte zu bestimmen, die den Balken in dieser Lage erhalten, oder die Wirkungen, die gegen die Besetzigungspunkte aus geübt werden.

Die geneigten Ebenen bilben mit der Horizon-

talen die Winkel  $\alpha$  und  $\beta$ , und der Balken bilde mit derselben Ebene den Winkel  $\gamma$ .

Wir verschieben G parallel seiner Richtung nach B; das entstehende Paar  $G\frac{l}{2}\cos\gamma$  bringen wir auf eine solche Breite, daß die Kräfte nach dem Berschieben durch A und B gehen und normal zu AC wirksam sind. Nennen wir die Krast P, so ist

$$G\frac{l}{2}\cos\gamma = Pl\cos(\alpha - \gamma),$$

d. h.

1) 
$$P = \frac{1}{2} \frac{\cos \gamma}{\cos (\alpha - \gamma)} G$$
.

Die Kraft P in dem Punkte B zerlegen wir nach horizontaler und verstikaler Richtung in die Komponenten H und Q. Es ist

$$H = P \sin \alpha$$

$$Q = P \cos \alpha.$$
2)  $H = \frac{1}{2} \frac{\sin \alpha \cos \gamma}{\cos (\alpha - \gamma)} G.$ 

Der lotrechte Druck V im Punkte B ist gleich G-Q, d. h. es ist

3) 
$$V = \left(1 - \frac{1}{2} \frac{\cos \alpha \cos \gamma}{\cos (\alpha - \gamma)}\right) G.$$

Diese allgemeinen Formeln finden ihre Anwendung, wenn Balken unterseinander in geneigter Lage verbunden werden.

Ein Beispiel bafür ftellt Fig. 333 bar.

1) 
$$P = \frac{1}{2} G \cot \gamma$$
,

2) 
$$H = \frac{1}{2} G \cot \gamma = P$$
,

3) 
$$V = G$$
.

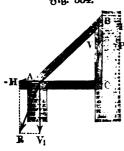
Ein weiteres Beispiel ftellt Fig. 334 bar.

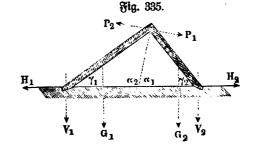
1) 
$$P = \frac{1}{2} G \cos \gamma$$
,

2) 
$$H = \frac{1}{4} G \sin 2 \gamma$$
,

3) 
$$V_1 = \frac{1}{2}(1 + \sin \gamma^2) G$$
.

Fig. 334.





Ebenso folgt für Fig. 335

1) 
$$P_1 = \frac{1}{2} G_1 \frac{\cos \gamma_1}{\cos (\alpha_1 - \gamma_1)}$$
  
 $P_2 = \frac{1}{2} G_2 \frac{\cos \gamma_2}{\cos (\alpha_2 - \gamma_2)}$ 

Für den Fall des Gleichgewichtes muß  $P_1=P_2$  sein. Sewöhnlich ist dann  $\gamma_1$  und  $\gamma_2$  gegeben, während  $\alpha_1$  bestimmt werden muß. Man hat:

unb

$$tang \alpha_{1} = \frac{G_{1} + G_{2}}{G_{1} tang \gamma_{2} - G_{2} tang \gamma_{1}}$$
2)  $H_{1} = \frac{1}{2} \frac{G_{1} + G_{2}}{tang \gamma_{1} + tang \gamma_{2}} = H_{2}$ ,

3)  $V_{1} = G_{1} - \frac{\frac{1}{2} G_{1} tang \gamma_{2} - G_{2} tang \gamma_{1}}{tang \gamma_{1} + tang \gamma_{2}}$ 

$$V_{2} = G_{2} + \frac{1}{2} \frac{G_{1} tang \gamma_{2} - G_{2} tang \gamma_{1}}{tang \gamma_{1} + tang \gamma_{2}}$$

$$V_{1} + V_{2} = G_{1} + G_{2}$$

$$V_{2} - V_{1} = \frac{G_{2} tang \gamma_{2} - G_{1} tang \gamma_{1}}{tang \gamma_{1} + tang \gamma_{2}}$$

Das Zeichen des letten Ausbruckes läßt erkennen, welcher der beiden Drucke  $V_1$  oder  $V_2$  der größere ist. Ist in dem letten Falle  $\gamma_1=\gamma_2$ , haben die geneigten Hölzer also gleiche Länge, so ist

$$P_1 = P_2 = H_1 = H_2 = \frac{1}{2} G \cot y$$

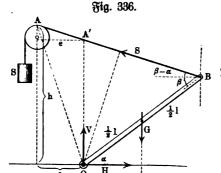
unb

$$V_1 = V_0 = G$$

IV. Ein prismatischer Stab OB von der Länge l ist an dem einen Ende O in einem Gelenke besessigt, während das andere Ende durch ein Seil gehalten wird, welches über eine seste Rolle läuft (vergl. Fig. 336). Es sind die Reaktionen in O zu bestimmen, sowie die Seilspannung, salls der Stab nur durch sein Gewicht G belastet ist.

Man hat

- 1)  $S\cos(\beta \alpha) = H$  für die Horizontalfräfte,
- 2)  $V + S \cdot \sin(\beta \alpha) = G$  für die Bertikalfräfte,
- 3)  $G\frac{l}{2}\cdot\cos\alpha=Sl\sin\beta$  als Moment für O als Drehpunkt.



Aus Nr. 3 folgt

$$S = \frac{G}{2} \frac{\cos \alpha}{\sin \beta}.$$

Der Wert für S liefert ferner im Berein mit Rr. 1 und Rr. 2

$$H = \frac{G}{2} \frac{\cos \alpha \cdot \cos (\beta - \alpha)}{\sin \beta}$$

$$V = G - \frac{G}{2} \frac{\cos \alpha \sin (\beta - \alpha)}{\sin \beta}.$$

Dabei ist  $\beta$  für ein bestimmtes  $\alpha$  gegeben durch

$$tang \beta = \frac{e \sin \alpha + h \cos \alpha}{l + e \cos \alpha - h \sin \alpha}.$$

Man hat nämlich

$$l: OA' = \cos(\beta - \alpha) : \sin \beta$$

unb

$$OA' = h - e tang(\beta - \alpha)$$

d. h.

$$h\cos(\beta-\alpha)-e\sin(\beta-\alpha)=l\sin\beta.$$

Daraus folgt  $tang \beta$  durch Entwickelung von  $cos(\beta-\alpha)$  und  $sin(\beta-\alpha)$ . Diese Betrachtung liegt der Theorie der einfachen Zugbrücke zu Grunde.

V. In einer Bertikalebene stügt sich ein prismatischer Stab AB von der Länge l gegen eine ebene Wand ST, während er außerdem noch im Punkte P durch einen runden Bolzen unterstügt wird. Welches ist die Bebingung des Gleichgewichtes? Bergl. Fig. 337 a.

Der Schwerpunkt des Stades beschreibt bei allen möglichen Lagen eine Konchoide (vergl. Aufg. Kr. 173 a. S. 224). Die horizontalen Tangenten dieser Linie, welche der höchsten und der tiessten Lage des Schwerpunktes entsprechen, bestimmen je eine Lage des sicheren und des unsicheren Gleichgewichtes.

Bur Bestimmung der Reaktionen [N] senkrecht zu ST und [N'] senkrecht AB hat man, gemäß Fig. 337 a

- 1)  $G N' \cos \beta N \cos \alpha = 0$  für die Bertikalkräfte,
- 2)  $N'\sin\beta N\sin\alpha = 0$  für die Horizontalkräfte,

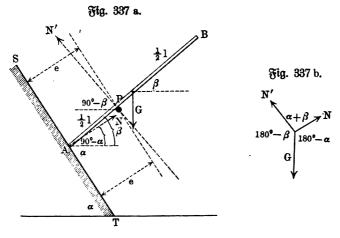
3)  $G \cdot \frac{l}{2} \cdot \cos \beta - \overline{AP}$  . N' = 0 als Moment für A als Drehpunkt.

Dabei ist 
$$AP = \frac{e}{\sin{(\alpha + \beta)}}$$
.

Aus 1) und 2) folgt

$$N = \frac{G \cdot \sin \beta}{\sin (\alpha + \beta)}$$
 und  $N' = \frac{G \cdot \sin \alpha}{\sin (\alpha + \beta)}$ .

Dies zeigt auch unmittelbar ber Sag von den brei Kräften, falls man Fig. 337 b entwirft.



Setzt man den Wert von N' ein in Nr. 3), so hat man  $2 e \sin \alpha = l \cos \beta \sin^2(\alpha + \beta)$ 

als Gleichung zur Bestimmung von  $\beta$ ; die Entwickelung von  $\sin{(\alpha+\beta)}$  führt zu einer Gleichung sechsten Grades für  $\sin{\beta}$  oder für  $\cos{\beta}$ .

VI. Ein prismatischer Stab AB von der Länge l ist in einem Punkte O an zwei Fäden von den Längen  $l_1$  und  $l_2$  ausgehangen. Es sind deren Spannungen für die Gleichgewichtslage zu bestimmen. Bergl. Fig. 338.

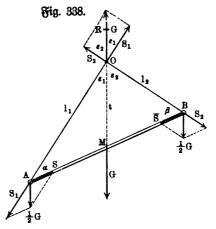
In O tritt eine Reaktion [R] vom Werte G auf, so daß [R] und [G] Gegenkräfte werden. Zerlegt man [R] nach den Richtungen der Fäden, so ist

$$S_1 = \frac{R \cdot \sin \epsilon_2}{\sin (\epsilon_1 + \epsilon_2)}$$

und

$$S_2 = \frac{R \cdot \sin \epsilon_1}{\sin (\epsilon_1 + \epsilon_2)}$$

Bernide, Dechanif. I.



Für 
$$OM = t = \frac{1}{2} \sqrt{2 l_1^2 + 2 l_2^2 - l^2}$$
 gilt  $\sin \varepsilon_1 = \frac{l}{2t} \cdot \sin \alpha$  with  $\sin \varepsilon_2 = \frac{l}{2t} \cdot \sin \beta$ .

Demnach ist

$$S_2 = R \cdot \frac{l}{2t} \cdot \frac{\sin \alpha}{\sin (\epsilon_1 + \epsilon_2)} = R \cdot \frac{l_2}{2t}$$

und

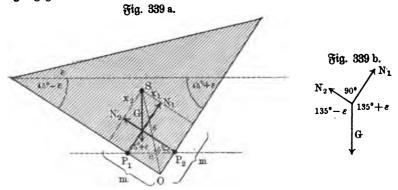
$$S_1 = R \cdot \frac{l}{2t} \cdot \frac{\sin \beta}{\sin (\epsilon_1 + \epsilon_2)} = R \cdot \frac{l_1}{2t}$$

Dieselben Werte erhält man, wenn man zunächst [G] in  $[\frac{1}{2}G]$  in A und  $[\frac{1}{2}G]$  in B zerlegt und ferner in A und B die weiteren Zerlegungen der Fig. 338 bildet.

Dabei ergiebt sich auch noch

$$S = \frac{1}{2} G \cdot \frac{\sin \varepsilon_1}{\sin \alpha} = \frac{1}{2} G \cdot \frac{l}{2t}$$
 und  $\overline{S} = \frac{1}{2} G \cdot \frac{\sin \varepsilon_2}{\sin \beta} = \frac{1}{2} G \cdot \frac{l}{2t}$ 

VII. In einer Bertikalebene stügt sich eine dunne Platte von der Form eines rechtwinkelig=gleichschenkeligen Dreiecks auf zwei Pflöcke  $P_1$  und  $P_2$  in gleicher Höhe. Welches sind die Reaktionen sur die Lage des Gleichgewichtes? Bergl. Fig. 339 a.



Man hat

- 1)  $N_1 \cos(45^{\circ} + \varepsilon) = N_2 \cos(45^{\circ} \varepsilon)$  für die Horizontallräfte,
- 2)  $N_1 \sin{(45^{\circ} + \epsilon)} + N_2 \sin{(45^{\circ} \epsilon)} = G$  für die Bertikalträfte.

Daraus folgt

$$N_2 = G \cdot \cos(45^{\circ} + \epsilon)$$
  
 $N_1 = G \cdot \cos(45^{\circ} - \epsilon)$ 

Dieses Ergebnis folgt auch unmittelbar durch den Sag der drei Kräfte, gemäß Fig. 339 b.

Ist e der Abstand von  $P_1$  und  $P_2$ , so giebt der Momentensatz für S als Drehpunkt

3) 
$$N_1x_1 - N_2x_2 = 0$$
.

Dabei ist  $x_1 = m - e.\sin(45^{\circ} + \varepsilon)$  und  $x_2 = m - e.\sin(45^{\circ} - \varepsilon)$ , so daß Nr. 3 liefert

e. 
$$G\left[\sin\left(45^{\circ}+\varepsilon\right).\cos\left(45^{\circ}-\varepsilon\right)-\cos\left(45^{\circ}+\varepsilon\right)\sin\left(45^{\circ}-\varepsilon\right)\right]$$
  
-  $mG\left[\cos\left(45^{\circ}-\varepsilon\right)-\cos\left(45^{\circ}+\varepsilon\right)\right]=0$ ,

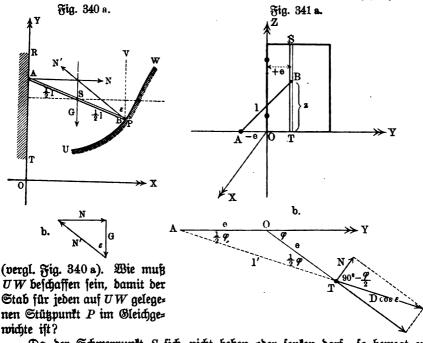
b. h. e.  $\sin 2\varepsilon = 2m \cdot \sin 45^{\circ} \cdot \sin \varepsilon$ . Da  $OS = s = \frac{m}{\cos 45^{\circ}}$  ift, so ift e.  $\sin 2\varepsilon = 2 \cdot s \cdot \cos 45^{\circ} \cdot \sin 45^{\circ} \cdot \sin \varepsilon = s \cdot \sin \varepsilon$ .

Da  $\sin 2\varepsilon = 2\sin \varepsilon$ .  $\cos \varepsilon$  ist, so ist schließlich

$$2e \cdot \sin \varepsilon \cdot \cos \varepsilon = s \cdot \sin \varepsilon$$
,

b. h. man hat die beiden Wurzeln  $\sin s = 0$  oder  $\varepsilon = 0$  und  $\cos \varepsilon = \frac{s}{2e}$ .

VIII. Ein prismatischer Stab AB von der Länge l stütt sich in einer vertikalen Ebene gegen eine ebene Wand RT und gegen eine Hohlsläche UW



Da der Schwerpunkt S sich nicht heben oder senken darf, so bewegt er sich bei Berwendung der Stützpunkte P auf einer horizontalen Geraden, während dabei A auf einer vertikalen Geraden gleitet.

Nimmt man die Horizontale durch den Schwerpunkt S als X-Achse, so beschreibt Hunkt B, der augenblicklich mit P zusammensällt, eine Ellipse (vergl. S. 194), deren horizontale Halbachse l und deren vertikale Halbachse  $\frac{l}{2}$  ist, so daß sie für die durch S verlegte X-Achse die Gleichung

$$\frac{x^2}{l^2} + \frac{y^2}{\frac{1}{4} l^2} = 1$$

hat.

Bestimmt man in P für die Ellipse UW Tangente und Normale, so ist damit die Richtung von [N'] gegeben, so daß das Kraftdreieck der Zig. 340 b (a. v. S.) gezeichnet werben tann. Man hat, falls [N'] mit ber Bertikalen ben Winkel & bilbet,

$$N' = \frac{G}{\cos \varepsilon}$$
 und  $N = N' \sin \varepsilon = G \tan g \varepsilon$ .

IX. Ein prismatischer Stab AB von der Länge l lehnt sich gegen eine Thur mit vertikaler Achse und gegen den Fußboden, so daß er beim Öffnen ber Thur diese durch sein Gewicht wieder schließt (Thurschließer). Die genaueren Beziehungen zeigt Fig. 341 a (a. v. S.) für die geschlossene Thur, für welche OZ Drehungsachse ist; die Führungsbahn ST für das Stabende B ift im Abstande e zu OZ parallel, während das Ende A auf der Y-Achse im Abstande — e auf dem Fußboden drehbar befestigt ist.

Bei einer Offnung der Thur um den Winkel o ist die Horizontal= projektion l' des Stabes gegeben als  $l'=2\,e\cosrac{m{\phi}}{2}$ , so daß die Reigung  $\epsilon$ bes Stabes gegen den Horizont durch  $\cos \varepsilon = rac{l'}{l}$  bestimmt ist. Bezeichnet

man den Drud des Stabes gegen die Thur durch [D], so ist D . sin  $\epsilon$  dessen senkrechte Komponente und diese muß gleich dem Gewichte G des Stabes sein. Man hat also

$$D = \frac{G}{\sin \epsilon}$$
 und  $\cos \epsilon = \frac{2e}{l} \cdot \cos \frac{\varphi}{2}$ 

zur Bestimmung von D gegeben.

Da 
$$\sin \varepsilon = \sqrt{1-\cos^2 \varepsilon} = \frac{1}{l} \sqrt{l^2 - 4e^2 \cos^2 \frac{\varphi}{2}}$$
 ift, so ift 
$$D = \frac{G \cdot l}{\sqrt{l^2 - 4e^2 \cos^2 \frac{\varphi}{2}}}.$$

Die Komponente [N] von  $[D \cdot \cos \varepsilon]$ , welche zur Thürfläche senkrecht steht, hat den Wert

$$N = (D\cos\varepsilon) \cdot \cos\left(90^{\circ} - \frac{\varphi}{2}\right) = D \cdot \cos\varepsilon \cdot \sin\frac{\varphi}{2}$$

Demgemäß ist das Moment, welches zur Offenhaltung der Thur nötig ist,

$$Mo = N \cdot e = D \cdot e \cdot \cos \varepsilon \cdot \sin \frac{\varphi}{2} = \frac{G e^2 \sin \varphi}{\sqrt{l^2 - 4 e^2 \cos^2 \frac{\varphi}{2}}}.$$

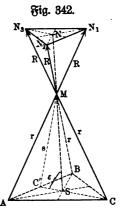
Die Höhe z von B über der Horizontalen ist  $l\sin \varepsilon = \sqrt{l^2 - 4\,e^2\cos^2\frac{\varphi}{2}}$ , wobei sich für  $\varphi=0$  ergiebt  $z=h=\sqrt{l^2-4\ e^2}$ . Umgekehrt ist  $\cos\frac{\varphi}{2}=\frac{\sqrt{l^2-z^2}}{2\ e}$ .

Umgekehrt ist 
$$cos \frac{\varphi}{2} = \frac{\sqrt{l^2 - z^2}}{2e}$$
.

X. In einer hohlen Halbkugel befindet sich eine schwere dreieckige Platte ABC, deren Dicke vernachlässigt werden kann, im Gleichgewichte. Wie bestimmt sich dieses? Bergl. Fig. 342.

Die Reaktionen von A, B, C stehen senkrecht zur Augelobersläche, schneiben sich also in deren Mittelpunkte M; ihre Resultante, welche gleichsalls durch M geht, ist die Gegenkraft des Gewichtes [G] der Platte, welches in deren

Schwerpunkte S wirkt. Berschiebt man die drei Reaktionen nach M, so daß sie bezw. durch  $[MN_1]$ ,  $[MN_2]$ ,  $[MN_8]$  dargestellt werden, so geht deren Resultante [MD] durch den Schwerpunkt N des Dreiecks  $N_1N_2N_3$ . Bildet man nämlich zunächst aus  $[MN_2]$  und  $[MN_3]$  die Resultante [ME] und dann aus [ME] und  $[MN_1]$  die Resultante [MD], so geht [ME] durch die Witte der Streck  $N_2N_3$  und demnach geht die Ebene des Parallelogramms MEDN, d. h. Ebene  $MN_1D$  durch den Schwerpunkt N des Dreiecks  $N_1N_2N_3$ ; entsprechendes gilt für die Ebene  $MDN_2$  und  $MDN_3$ , so daß auch der Durchschnitt MD der drei Ebenen durch N geht. Da die Gerade von [MD] auch durch S geht, so liegen die Dreiecke  $N_1N_2N_3$  und ABC perspektivisch in Bezug auf M, und da MA = MB



=MC als Rugelradien sind, so ist auch  $MN_1=MN_2=MN_3$ , d. h. die drei Reaktionen sind einander gleich. Da ihre Resultante 3[MN] den Wert G hat, so sind sie in einer, zur Pyramide M(ABC) ähnlichen Pyramide  $M(N_1N_2N_3)$  als die, den Kanten MA, MB, MC entsprechenden Kanten gegeben; dabei ist  $MN=\frac{1}{8}G$ .

Will man noch MS, welches MN entspricht, bestimmen, so hat man etwa einen Schnitt durch die Punkte M, C, S zu legen. Er ist dann für  $CC'=t_a$ 

$$s^2 = \overline{MS}^2 + \frac{1}{9}t_c^2 - \frac{2}{3}t_c \cdot MS \cdot \cos \varepsilon$$
  
 $r^2 = \overline{MS}^2 + \frac{4}{9}t_c^2 - \frac{4}{3}t_c \cdot MS \cdot \cos (180^\circ - \varepsilon).$ 

Multipliziert man die erste Gleichung mit 2, so ergiebt sich bei Abdition

$$2 s^2 + r^2 = 3 \overline{MS}^2 + \frac{2}{3} t_c^2$$

b. h.

$$MS = \sqrt{\frac{1}{8}(2s^2 + r^2 - \frac{2}{8}t_c^2)}.$$

Führt man die Seiten a, b, c des Dreiecks ABC ein, so gilt zumächst $s^2 = r^2 - \frac{1}{4}c^2$ .

Da ferner 
$$t_c^2 = rac{a^2 + b^2}{2} - rac{c^2}{4}$$
 ist, so ergiebt sich

$$MS = \frac{1}{3}\sqrt{9r^2 - (a^2 + b^2 + c^2)}$$

Demnach ist

$$MN: MS = R: r = \frac{1}{3}G: \frac{1}{3}\sqrt{9r^2 - (a^2 + b^2 + c^2)}$$

Man hat also

$$R = G \cdot \frac{r}{\sqrt{9 \, r^2 - (a^2 + b^2 + c^2)}}.$$

Die Lage des Dreiecks ist also dadurch bestimmt, daß man S senkrecht unter M in dem bestimmten Abstande MS andringt und das Dreieck um S schwenkt, so daß A, B, C in der Kugelsläche ruhen.

Legt man drei Kugeln von den Radien  $r_1$ ,  $r_2$  und  $r_3$  in die Hohltugel vom Radiuß r, so bilden deren Mittelpunkte  $C_1$ ,  $C_2$ ,  $C_3$  ein Dreied mit den Seiten  $r_2 + r_3$ ,  $r_3 + r_1$ ,  $r_1 + r_2$ , in dessen Eden bezw. die Gewichte  $G_1$ ,  $G_2$ ,  $G_3$  der drei Kugeln wirken. Die Reaktionen der Kugelsläche gehen durch  $C_1$ ,  $C_3$ ,  $C_8$  und schneiden sich in M, so daß der Schwerpunkt S der Kugelsgruppe wieder unter M liegen muß.

Für die weitere Ausführung ist zu beachten, daß hier  $C_1M=r-r_1$ ,  $C_2M=r-r_2$ ,  $C_3M=r-r_3$  ist.

## Abungen zur Lehre von den Befestigungsreaktionen.

1. Welche Bedingung fordert das sichere Gleichgewicht, falls in Fig. 296 der Regel durch einen Cylinder von der Höhe h ersetzt wird?

$$h < \frac{r}{\sqrt{2}}$$

2. Welche Bedingung fordert das Cleichgewicht, wenn sich ein Kugelsabschnitt auf einer horizontalen Cbene wiegt?

Das Gleichgewicht ift stets sicher.

3. Welche Bedingung fordert das sichere Gleichgewicht, falls in Fig. 313 der Cylinder vom Nadius R durch einen Hohlcylinder ersett wird (Hyposcylloidenwiege)?

$$\frac{r^2}{R-r}+R-h=0.$$

- 4. Hängt man eine sein gegliederte Kette auf, so stellt ihre Mittellimie in großer Annäherung eine Kettenlinie dar (vergl. S. 355 u. f.). Da die Kette in ihre alte Lage zurücksehrt, wenn sie aus dieser durch kleine Berrückungen entsernt wird, so sindet für jene Lage Stabilität statt. Demgemäß muß der Schwerpunkt für die Gleichgewichtslage möglichst tief liegen (vergl. S. 470) und z. B. steigen, wenn die Kette durch einen nach unten gerichteten vertikalen Zug in der Mitte möglichst gerade gespannt wird. Dies ist nachzuweisen mit Kücksicht auf die fünste Anwendung der Lehre vom Schwerpunkte.
- 5. Der Hebel eines Sicherheitsventils von 0,5 m Länge sei am Ende mit 6 kg belastet. In der Entsernung von 0,025 m vom Drehpunkte besindet sich der Stützpunkt des Bentils, welches vermöge des inneren Dampsbrucks auswärts gegen den Hebel gedrückt wird. Wie groß ist dieser Dampsbruck unter Boraussetzung des Gleichgewichtes?

6. An einem einarmigen Hebel von 0,8 m Länge ist ein Druck von 30 kg in der Entsernung 0,2 m vom Stütpunkte wirksam. Wie groß ist die zur Ferstellung des Gleichgewichtes nötige Kraft am Ende des Hebels?

7. An einem zweiarmigen Hebel von 2 m Länge wirkt an dem einen Ende, das von dem Drehpunkt 1,75 m entfernt ist, eine Krast von 5 kg.

Wie groß ist die zur Herstellung des Gleichgewichtes notwendige Kraft am anderen Ende?

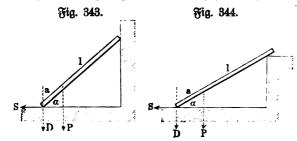
8. An einem Winkelhebel, bessen Armlängen 0,6 und 2m betragen, wirkt an dem Ende des 0,6 m langen Armes eine Kraft, welche einen Winkel von 60° mit demselben bildet. Wie groß ist dieselbe, wenn ihr durch eine rechtwinkelig zu dem 2m langen Arme wirkende Kraft von 80 kg das Gleichsgewicht gehalten wird?

9. Mittels einer Schraubenpresse, bei der die Schraubenganghöhe 12 mm beträgt, will man einen Druck von 1000 kg ausüben. Welche Kraft muß an dem 0,2 m langen Hebelarme wirksam sein?

$$9,5 \text{ kg.}$$

10. Am Arm derfelben Presse läßt man eine Kraft von 20 kg wirten und fragt nach dem Druck, der in diesem Falle ausgeübt werden kann.

11. Ein Stab von der Länge l (Fig. 343) sei um den Winkel  $\alpha$  gegen den Fußboden geneigt, indem er sich mit seinem oberen Ende gegen eine



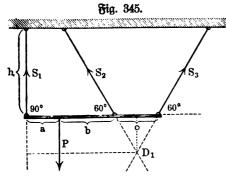
vertifale Wand lehnt. In der Entfernung a von dem unteren Ende wirft ein Gewicht P in einer zum Fußboden norsmalen Richtung, während der Stab selbst ohne Gewicht vorausgesest wird.

Wie groß ist der normale Druck D und

ber Schub S am unteren Ende des Stabes, wenn die durch die Achse desseselben gelegte Bertikalebene zur Wand normal ist?

$$D = P$$

$$S = P \frac{a}{l} \cot q \alpha.$$



12. Wie ändern sich die ershaltenen Resultate, wenn unter den obigen Boraussetzungen der Stad (Fig. 344) sich gegen eine Mauerstante legt, die der Durchschnittslinie zwischen Wand und Fußboden parsallel läuft?

$$D = P \frac{l - a \cos \alpha^2}{l},$$

$$S = \frac{1}{2} P \frac{a}{l} \sin 2\alpha.$$

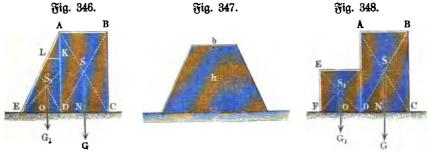
13. Es find die Seilspannungen  $S_1$ ,  $S_2$ ,  $S_3$  für Fig. 345 zu bestimmen, wobei die Schnittpunkte je zweier Seile, wie z. B.  $D_1$ , für Anwendung des Momentensages als Drehpunkte dienen können. Für  $D_1$  gilt z. B.

$$S_1(a + b + \frac{1}{2}c) = P(b + \frac{1}{2}c).$$

Sind die Streden a, b, c und h völlig willfürlich?

Unter welchen Umständen wird die Aufgabe statisch unbestimmt? Wie löst man die Aufgabe konstruktiv?

14 bis 16. Es ist das Stabilitätsmoment Mo für normale Prismen zu berechnen, die mit einer Seitenfläche auf einer Horizontalebene liegen und um eine der Seitenkanten gekippt werden sollen.



Die normalen Querschnitte sind nachstehend angegeben, die Länge ber Körper sei l, das Gewicht eines Kubikdecimeters sei  $\gamma$  Kilogramm. Außere Kräfte mögen nicht vorhanden sein.

Es sei (Fig. 346) AB=b, BC=h und ED=nh, d. h. die Mauer erhalte bei  $1\,\mathrm{m}$  Höhe eine Ausladung von n Metern. Man hat

a) für die durch E gehende Seitenkante

$$Mo = hl\gamma \frac{2n^2h^2 + 3b(b + 2nh)}{6}$$
,

b) für die durch C gehende Seitenkante

$$Mo = hl\gamma \frac{3b^2 + nh(3b + nh)}{6}$$

Es sei (Fig. 347) die Mauer nach beiden Seiten auf gleiche Weise gesböscht, so ist für dieselben Bezeichnungen

$$Mo = hl\gamma \frac{(b+nh)(b+2nh)}{2}.$$

Es seien (Fig. 348) BC und EF bezw.  $h_1$  und  $h_2$ , und AB und CF bezw.  $b_1$  und  $b_2$ , so ist

a) für die durch F gehende Seitenkante

$$Mo = l\gamma \frac{(b_2 - b_1)^2}{2} \frac{h_2 + b_1 h_1}{2} \frac{(2 b_2 - b_1)}{2},$$

b) für die durch C gehende Seitenkante

$$Mo = l\gamma \frac{b_1^2 h_1 + h_2 (b_2^2 - b_1^2)}{2}.$$

17 bis 19. Bestimmung der Stabilitätsarbeit für Nr. 14 bis 16.

20. Ein Rugelabschnitt von der Höhe h und zu einer Rugel vom Halb= meffer r gehörig, liegt mit seiner Grundflache auf einer Horizontalebene. Eine im Schwerpunkte desselben angreifende Kraft P wirke unter einem Winkel a gegen den Horizont auf Umwerfen. Es ist die Größe der Kraft P zu bestimmen. so daß der Körper sich auf der Grenze des Gleichgewichtes gegen Kippen befindet. Rehmen wir das Gewicht G des Körpers als eine im Schwerpunkte besselben lotrecht wirksame Kraft an, so erfolgt das Rippen um diejenige Tangente des Grundfreises, die auf der durch die Richtungen von P und G gelegten Ebene normal steht.

Bezeichnen wir die Dichtigkeit des Körpers mit y, so ist

$$\left(\frac{\pi}{3}h^2(3r-h)\gamma-P\sin\alpha\right)\sqrt{h(2r-h)}-P\cos\alpha\cdot\frac{h(4r-h)}{4(3r-h)}=0$$

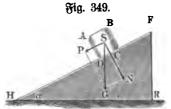
$$P = \frac{4}{3}\pi h^2 \gamma \frac{(3r-h)^2 \sqrt{h(2r-h)}}{h(4r-h)\cos\alpha + 4(3r-h)\sin\alpha \sqrt{h(2r-h)}}.$$

Bur numerischen Berechnung sei

$$r = 2 \,\mathrm{dm}; \ h = 3 \,\mathrm{dm}; \ \alpha = 15^{\circ}; \ \gamma = 0.7 \,\mathrm{kg}.$$

$$P = \frac{4}{8}\pi \cdot 9 \cdot 0.7 \, \frac{9 \,\sqrt{3}}{25 \cos \alpha + 12 \sin \alpha \,\sqrt{3}} = 20.7 \,\mathrm{kg}.$$

21. Auf einer zum Horizont geneigten Ebene (Fig. 349) liegt ein Körper vom Gewicht G. Das Abgleiten bes Körpers sei unmöglich gemacht.



Es ist der Winkel der geneigten Ebene zu bestimmen, so daß sich der Rörper auf ber Grenze des Gleichgewichtes gegen Rippen befinde.

Es gehe die Kippachse durch den Bunkt D und es sei DC = a. SC = b. bann ist  $Mo = Ga \cos \alpha - Gb \sin \alpha$ .

Für den Grenzfall ist Mo = 0, d. h. tang  $\alpha = \frac{a}{h}$ .

Es fei ber Wintel zu berechnen:

a) für eine Halbkugel vom Halbmeffer r,

b) für einen normalen Regel mit freisförmiger Bafis, wenn die Hohe h gleich bem doppelten Halbmeffer bes Grundfreises ift,

c) für ein breiseitiges Prisma, bessen Seitenkanten parallel ber Durchschnittslinie zwischen ber geneigten Ebene und bem Horizonte find, und beffen normaler Querschnitt ein gleichseitiges Dreied ift.

$$\alpha = 69^{\circ} 26' 38'',$$
  
 $\alpha = 63^{\circ} 26' 6'',$   
 $\alpha = 60^{\circ}.$ 

Ein sester Körper R (Fig. 350) stütt sich mit einem Punkte A auf eine unverruchbare Ebene V W, die gegen den Horizont unter dem Winkel a geneigt ist, während die Achse AB des Körpers mit dem Horizont den Winkel  $\beta$  bildet. Im Endpunkte B des Körpers ist eine Kraft P angebracht, die mit der Achse AB den Winkel  $\gamma$  einschließt, und in einem Punkte S der Achse wirkt seine Kraft Q. Es sind die Gleichgewichtssedingungen des Körpers unter der Boraussetzung zu entwickeln, daß die sämtlichen Kräste sich in der durch VW und AB gelegten Bertikalebene des sinden und die Reaktion in A normal zur geneigten Edene N ist. Für AB = a, AS = b gilt:

$$P = Q \frac{b}{a} \cdot \frac{\cos \beta}{\sin \gamma}$$

$$N = \frac{Q}{a \sin \gamma} \sqrt{(b \cos \beta)^2 + (a \sin \gamma)^2 - 2 ab \sin \beta \cos \gamma \sin (\beta - \gamma)}$$

$$tang(\alpha + \beta) = \frac{b \cos \beta \cos \gamma + a \sin \beta \sin \gamma}{a \sin \gamma \cos \beta - b \cos \beta \sin \gamma}.$$

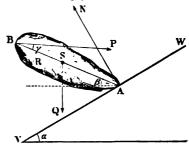
Wirkt P horizontal, so ist  $\gamma = \beta$  und

$$P = Q \frac{b}{a} \cot \beta$$

$$N = \frac{Q}{a \sin \beta} \sqrt{(b \cos \beta)^2 + (a \sin \beta)^2}$$

$$\tan \beta (\alpha + \beta) = \frac{b \cos \beta^2 + a \sin \beta^2}{(a - b) \sin \beta \cos \beta}.$$

23. Ein Mansarbenbach (vgl. S. 499) soll aus zwei gleich langen Sparren konstruiert werden. Zu dem Ende ist gegeben:



a) die Tiefe des Gebaudes und die Dachhöhe gleich ber halben Tiefe

$$\alpha_1 = 30^{\circ}$$
 $\alpha_2 = 60^{\circ}$ ;

b) die Tiefe des Gebäudes gleich 2 a und die Höhe gleich h.

Die Koordinaten x und y des ersten Sparrenendes, wenn 2a und h als Koordinatenachsen genommen werden, sind

$$x = \frac{1}{2a} \left( 2a^2 + h^2 - \sqrt{a^4 + h^2(a^2 + h^2)} \right)$$
  
$$y = \frac{1}{2h} \left( a^2 + 2h^2 - \sqrt{a^4 + h^2(a^2 + h^2)} \right).$$

- 24. Es find die Reaktionen zu bestimmen für die in Fig. 351 (a. f. S.) gezeichnete Auslagerung eines Balkens.
  - 25. Desgl. für die in Fig. 352 (a. f. S.) gezeichnete Auflagerung.
- 26. Desgl. für die in Fig. 172 gezeichnete Aufhängung, bei Berüdssichtigung ber Stütze.
- 27. Desgl. für die in Fig. 353 a (a. f. S.) und in Fig. 353 b (a. f. S.) gezeichnete Aufhängung bei Bernachlässigung des Stangengewichtes.

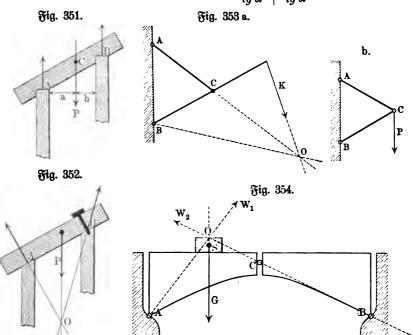
- 28. Desgl. für die in Fig. 354 bargeftellte Konstruktion.
- 29. Desgl. für die in Fig. 355 dargestellte Konstruktion, in der AC und BC gleiche prismatische Balken vom Gewichte G darstellen, welche in A und B frei aufgelagert sind, wobei das Gewicht der Berbindungsstange A'B' vernachlässigt werden kann.

$$S = H = \frac{1}{2n} G \cot \alpha$$
 und  $V = G$ .

30. Desgl. für die in Fig. 356 dargestellte Konstruktion, in der AC und A'C prismatische Stangen bezw. von den Gewichten G und G' darsstellen.

$$V = \frac{1}{2} \frac{G t g \alpha - G' t g \alpha'}{t g \alpha + t g \alpha'}$$

$$H = \frac{1}{2} (G + G') \frac{t g \alpha t g \alpha'}{t g \alpha + t g \alpha'}.$$



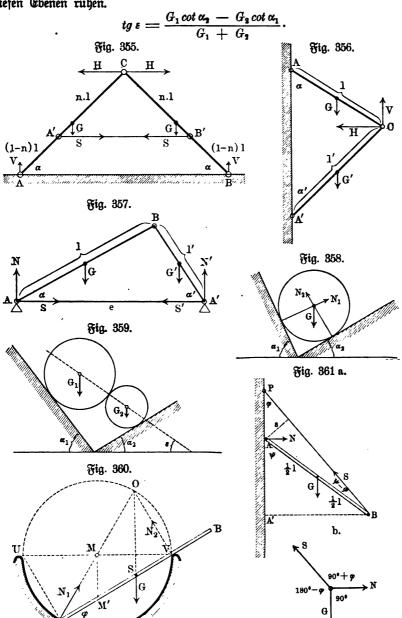
31. Desgl. für die in Fig. 357 dargestellte Konstruktion, in der AB und A'B prismatische Stangen bezw. von den Gewichten G und G' darsstellen, während das Gewicht der Stange AA' vernachlässigt werden kann.

$$S = \frac{1}{2} \frac{Gl \sin \alpha + G'l' \sin \alpha'}{etg \ \alpha \cdot tg \ \alpha'} = \frac{1}{2} \frac{G + G'}{tg \ \alpha + tg \ \alpha'} = S'.$$

32. Desgl. für eine Kugel, die, wie Fig. 358 zeigt, zwischen zwei schiefen Ebenen ruht.

$$rac{G\sinlpha_1}{\sin{(lpha_1+lpha_2)}}=N_2$$
 und  $rac{G\sinlpha_2}{\sin{(lpha_1+lpha_2)}}=N_1$ . Desgl. für zwei Kugeln, die, wie Fig. 359 zeigt, zwischen zwei

schiefen Ebenen ruhen.



34. Desgl. für einen prismatischen Stab AB von der Länge l, der in einer halben Hohlfugel vom Radius r steht und sich gegen den (rund umsgebogenen) Rand lehnt (vergl. Fig. 360 a. v. S.)?

$$rac{\cos 2\ arphi}{\cos arphi} = rac{l}{4\ r}$$
  $N_1=\ G \ tg \ arphi \quad ext{unb} \quad N_2=rac{G \cos 2\ arphi}{\cos arphi}.$ 

Da  $\angle OVA = 90^{\circ}$  ist, so liegt O auf dem Kreise um M, dessen sechte Projektion M' die Witte von  $AS = \frac{1}{2}l$  ist. Da  $\angle UMM' = 90^{\circ}$  und da  $\angle UAV = 90^{\circ}$  ist, so ist UMM'A ein Sehnenviered, d. h. man hat

$$VM'$$
.  $VA = VM$ .  $VU = r$ .  $2r = 2r^2$ .

Für 
$$VM' = x$$
 gilt also  $x\left(x + \frac{l}{4}\right) = 2 r^2$ .

Demgemäß ist die Lage von V auf AB leicht konstruktiv zu bestimmen.

35. Desgl. für einen prismatischen Stab AB von der Länge l, der sich mit dem Ende A gegen eine sesse sende Wand stützt, während das Ende B durch einen Faden mit einem Punkte P der Wand verbunden ist. Bergl. Fig. 361 (a. v. S.).

Wie Fig. 361 b zeigt, ist nach dem Sage ber brei Krafte

$$N = G \cdot tg \varphi$$
$$S = \frac{G}{\cos \varphi}.$$

Für A als Drehpunkt ergiebt sich

$$S.l.\sin(\psi-\varphi)=G\cdot\frac{l}{2}\cdot\sin\psi$$

ober

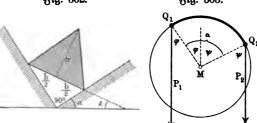
$$2 \sin(\psi - \varphi) = \sin \psi \cos \varphi$$
.

Für 
$$BP = t$$
 ist  $A'B = t \sin \varphi$ , so daß außerdem ist  $t \sin \varphi = l \sin \psi$ .

86. In einer Bertikalebene lehnt sich ein gleichschenkeliges Dreieck von Fig. 362.

Fig. 363.

ber Basis b und ber Höhe



h auf zwei, unter 90° zussammentreffende Ebenen, wie es Fig. 362 zeigt.

Für Gleichgewicht ist die Neigung der Basis s zu bestimmen.

$$tang \, \varepsilon = \frac{b \cos 2 \, \alpha}{b \sin 2 \, \alpha \, + \, \frac{9}{5} \, h}.$$

37. Auf einem Cylinderstück  $MQ_1Q_2$  vom Winkel  $\alpha$  ruhen zwei, durch eine Schnur verbundene Gewichte  $P_1$  und  $P_2$ , wie Fig. 363 zeigt.

Welches ist die Bedingung des Gleichgewichtes?

$$tg\frac{\psi-\varphi}{2} = \frac{P_1 - P_2}{P_1 + P_2} tg\frac{\alpha}{2}$$

$$\psi + \varphi = \alpha.$$

38. Bei einer Schraube ohne Ende, mit der die Last Q gehoben werden soll, sei die Kraft P am Kurbelarm R wirksam, h die Ganghöhe der Schraube, r' der Halbmesser des eingreisenden Rades und r der Halbmesser der mit ihm verbundenen Lastwelle.

Die Bedingung des Gleichgewichtes ist nach dem Principe der virtuellen Berruckungen sestzustellen.

$$P \cdot 2R\pi = Qh \cdot \frac{r}{r'}$$

Für P = 20 kg, R = 39 cm, h = 1.3 cm, r' = 36.4 cm, r = 7.8 cm iff  $Q \sim 17590 \text{ kg}$ .

Der Drud zwischen Rab und Schraube ist  $Q \cdot \frac{r}{r'} \sim 3769 \, \mathrm{kg}.$ 

39. Bei einer Differentialschraube, für welche  $h_1$  und  $h_2$  die Ganghöhen sind, ist durch das Princip der virtuellen Berrückungen die Bedingung des Gleichgewichtes sestzustellen, salls die Krast P am Arme R wirkt und Q die zu hebende Last bezw. den entsprechenden Widerstand bezeichnet.

$$P\cdot 2\,R\pi = Q(h_1-h_2).$$
 Für  $h_1=25\,\mathrm{mm}$ ,  $h_2=21\,\mathrm{mm}$  und  $R=70\,\mathrm{cm}$  ergiebt sich $P\colon Q\sim 1:1100.$ 

40. Bei einer Schraubenwinde bezw. Schraubenpresse wirkt die Krast P am Arme R und überträgt die Bewegung zunächst auf ein konisches Zahnzrab (r) mit horizontaler Achse; dieses steht im Eingriff mit einem konischen Zahnrade (r') mit vertikaler Achse, mit welchem die Mutter der beweglichen Schraube von der Ganghöhe h sest verbunden ist.

Durch das Princip der virtuellen Berrückungen ift die Bedingung des Gleichgewichtes festzustellen.

$$P \cdot 2R\pi = Qh \cdot \frac{r}{r'}$$

Sind die Lähnezahlen für die Räder bezw. s und s', so ist auch  $\frac{r}{r'}=\frac{s}{s'}$ . Für  $P=30\,\mathrm{kg},\ R=39\,\mathrm{cm},\ s:s'=1:4,\ h=2,6\,\mathrm{cm}$  ist  $Q\sim11\,310\,\mathrm{kg}.$ 

## 3meite Abteilung.

## Die Reibungen.

84. Das Auftreten von Reibungen und die Arbeit der Reibungen. Es ift eine alte Erfahrung, daß in der Berührungsstäche gegeneinander gebrückter Körper Kräfte auftreten, wenn sich die Körper entweder gegeneinander bewegen oder wenn derartige Bewegungen den angreifenden Kräften entsprechen würden; in letzterem Falle sind es gerade die Kräfte in der Berührungsstäche, welche die erwarteten Bewegungen unterdrücken.

Diese tangentialen Reaktionen werden Reibungen genannt.

Man hat vor allem die Reibungen bei gleitenden Bewegungen

von den Reibungen bei rollenden Bewegungen zu unterscheiben.

Ein Beispiel für erstere bieten die Kräfte in den Berührungsslächen zwischen den Kusen der Schlitten oder der Schleifen und deren Fahrbahnen, ein Beispiel für letztere die Kräste in den Berührungsslächen zwischen den Rädern der gewöhnlichen Fuhrwerke oder der Eisenbahnwagen und deren Fahrbahnen; bremst man in letzterem Falle die Räder so start, daß die rollende Bewegung aushört, so gelangt man zum ersten Falle zurück.

In beiben Fallen fordert die Erhaltung der gleichförmigen Bemegung die Anwendung von Kraften, welche mit den Reibungen im Gleich-

gewichte stehen.

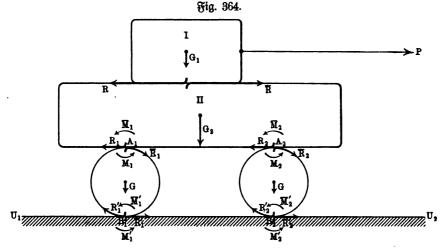
Die Reibungen treten stets als Gegenkräfte auf und zwar so, baß bie eine dieser Gegenkräfte an dem einen, die andere an dem anderen der sich berührenden Körper haftet und dabei jedesmal der wirklichen angestrebten Bewegung des Körpers, an dem sie hastet, entgegenwirkt, soweit diese Bewegung relativ zur Berührungssläche beider Körper ersolgt oder ersolgen sollte.

Man bezeichnete deshalb früher jede Reibung als einen Wiberstand und pflegte auch wohl zu sagen, daß Reibungen nur bewegungshindernd,

aber niemals bewegungsfördernd maren.

So richtig diese Aussage in Bezug auf die Bewegung des Körpers ist, an dem die eine der beiden zugleich auftretenden Reibungen haftet, so irresleitend ist sie doch im allgemeinen. Die Wellen, welche der Wind, wenn er horizontal über die Obersläche eines Wasserspiegels streicht, hervorruft, werden durch die an der Wassersläche haftende Reibung eingeleitet, während deren Gegentraft allerdings verzögernd auf die unteren Teile des Luftstromes wirkt.

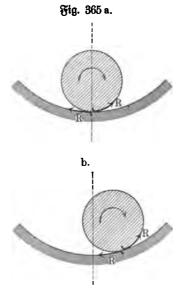
Liegt ein Körper I vom Gewichte  $G_1$  auf einer beweglichen Unterlage II, wie es Fig. 364 andeutet <sup>1</sup>), so wirft die Reibung [R] an I der Kraft [P] und der von ihr angestrebten Bewegung von I entgegen, während die Reisbung  $[\overline{R}]$  von II im Sinne von [P] auf II bewegend wirft, so daß ers



fahrungsmäßig eine Bewegung von II im Sinne von  $[\overline{R}]$  zu stande kommen kann. Kommt diese Bewegung zu stande, so können auch die unterstügenden

Walzen durch Reibung in Bewegung kommen. fie können gleiten ober rollen ober auch beides thun. Beim Auftreten aller hier möglichen Reibungen wirten  $[R_1]$  und  $[R_2]$  bezw. in  $A_1$ und A, verzögernd auf die Bewegung von II, mährend deren Gegenkräfte  $[\overline{R_1}]$  und  $[\overline{R_2}]$ die Bewegung ber Balzen einleiten. wird verzögert, soweit es sich um Gleiten handelt, burch die Reibungen  $[R'_1]$  und  $[R'_2]$ , welche in Berührung mit der festen Unterlage  $U_1U_2$  bezw. in  $B_1$  und  $B_2$  auftreten, mährend auf die Unterlage selbst die Reibungen  $[\overline{R}'_1]$ und  $[\overline{R_2}]$  wirken. Außerdem treten noch die Momente der sogenannten rollenden Reibung auf für  $A_1$ ,  $A_2$  und  $B_1$ ,  $B_2$  als Drehpunkte, fie find in Fig. 364 durch  $[M_1]$ ,  $[\overline{M_1}]$  u. f. w. bezeichnet.

Ein Zapfen, der sich in einem ausge= laufenen Lager (mit großem Spielraum) breht,



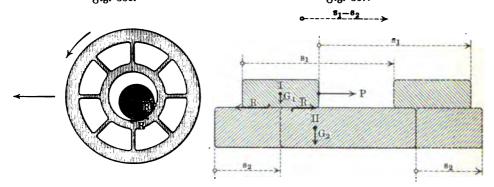
<sup>1)</sup> In den Figuren sind die Streden, welche die Reibungen darstellen, an ihrem Ursprunge in den Körper hineingebogen gezeichnet, an welchem die entsprechende Reibung haftet.

klettert, seiner Bewegung entgegen, durch die an ihm haftende Reibung empor, er hat also nicht die Lage der Fig. 365 a (a. v. S.), sondern die Lage der Fig. 365 b (a. v. S.).

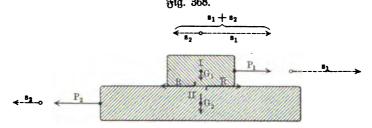
Die Relativbewegung bes kletternden Zapfens kann man an ausgelaufenen

Buchsen eines Wagens täglich beobachten, wie es Fig. 366 zeigt.

Bewegt sich ein Körper I, wie Fig. 367 andeutet, gleitend auf einem ruhenden Körper II unter Reibung, so ist die Arbeit der Reibung [R] sür eine Berschiebung  $s_1$  anzusetzen als —  $Rs_1$ . Bewegt sich auch der Körper II, Kia. 366.



anstatt zu ruhen, bei diesem Borgange durch die Reibung  $[\overline{R}]$  um eine Strecke  $s_2$ , so ist die Arbeit von  $[\overline{R}]$  anzusezen als  $+\overline{R}s_2$ . Da  $R=\overline{R}$ , so hat die Gesamtarbeit von R und  $\overline{R}$  den Wert  $-R(s_1-s_2)$ , ist also Kull sür  $s_1=s_2$ , d. h. sür den Fall, daß die Körper durch Reibung auseinander haften. Werden die Körper I und II (vergl. Fig. 368) durch Kräste  $P_1$  und  $P_2$  gegen=



sinnig bewegt bezw. um  $s_1$  und  $s_2$  gegen die ursprüngliche Ruhelage, so ist die Gesamtarbeit der Reibungen R und  $\overline{R}$  bezw.  $Rs_1 - \overline{R}s_2 = -R(s_1 + s_2)$ . In den betrachteten Fällen ist also die Reibungsarbeit stets das Produkt aus dem Werte der Reibung und der relativen Verschiebung der sich berührenden Körper.

Diese Betrachtung hat allgemeine Bebeutung, wenn man sie zunächst auf Flächenelemente einschränkt und von diesen aus zu endlichen Flächenstüden übergeht.

Demgemäß verschwindet die Gesamtarbeit der Reibung nies mals bei relativen Berschiebungen der Körper an den Berührungs=

stellen, und damit ist unter anderem die Einschränkung für das Princip ber virtuellen Berrückungen, welche eingeführt wurde (vergl. S. 484), gerechtsertigt.

- 85. Die Bestimmung der Reibung für gleitende Bewegungen. Rach ben Morin-Coulombschen Bersuchsreihen pflegte man für die Reibung bei gleitenden Bewegungen die Gesete auszustellen:
  - 1. Die Reibung ist abhängig von den Stoffen der Körper, welche sich berühren, und von der Oberslächenbeschaffenheit dieser Stoffe.
  - 2. Die Reibung ist proportional dem Normaldrucke zwischen den Körpern an der Berührungsstelle.
  - 3. Die Reibung ist unabhängig von der Größe der Flächen, welche in Berührung stehen, falls weder Spizen noch Kanten u. s. w. vorshanden sind.
  - 4. Die Reibung ist unabhängig von den Geschwindigkeiten der Körper an der Berührungsstelle, salls man nur die Reibung dei Bewegungen aus der Auhelage und die Reibung innerhalb der Bewegungen untersscheibet.

falls man unter N ben Wert bes Normalbrucks (Pressung) zwischen ben Körpern an ber Berührungsstelle versteht, und unter f eine Materialkonstante, abhängig von ben beiben sich reibenden Stoffen und der Beschaffenheit ihrer Oberflächen.

Man nannte f den Reibungstoeffizienten und unterschied den Reisbungstoeffizienten für Bewegungen aus der Ruhe von dem Reibungstoeffizienten innerhalb der Bewegungen.

Außerdem machte man darauf aufmerksam, daß gemäß Kr. 1 Erwärmungen der sich reibenden Körper und Formänderungen jeder Art den Wert von f verändern, und daß bei Anwendung von reichlichen Schmiermitteln (mittelbare Reibung) z. B. nicht mehr unmittelbar Kupser auf Eisen, sondern am Eisen hastendes DI auf am Kupser hastenden Die zur Reibung käme.

Die Steigerung der technisch verwendeten Drucke und Geschwindigkeiten hat zu der Einsicht geführt, daß obige Gesetze nur für mittlere Drucke (20 kg dis 40 kg auf den Quadratcentimeter) und für mittlere Geschwindigkeiten  $\left(0,5\,\frac{\text{m}}{\text{sec}}\right)$  dis  $5\,\frac{\text{m}}{\text{sec}}$  angenähert in Geltung sind, während sich darüber hinaus, sowohl sür größere ) als für kleinere 2) Werte nur von Fall zu Fall durch besondere Versuche eine Grundlage sür theoretische Ansätze gewinnen läßt.

Nur die unbestimmte Aussage von Nr. 1 der obigen Regeln bleibt bes stehen und die allgemeine Abhängigkeit (nicht Proportionalität) vom Drucke.

Bei bem augenblidlichen Stande unferer Renntniffe von bem Berte ber Reibungen halt man im allgemeinen an ber alten

<sup>1)</sup> Sier kommt por allem Erwärmung und Kormanderung in Frage.

<sup>2)</sup> Hier kommt auch die Abhäsion in Frage.

Formel R=f. N fest, sieht aber f nicht mehr als eine Materialstonstante an, sondern behält sich vor, f von Fall zu Fall durch Bersuche zu bestimmen.

Lediglich um das Problem zu kennzeichnen, mag die Bochetsche Formel für f angeführt werden, sie lautet

$$f = \frac{f_0 - f_{\infty}}{1 + \alpha \cdot v} + f_{\infty}.$$

Dabei bedeutet  $f_0$  den Reibungstoeffizienten für eine sehr langsame und  $f_{\infty}$  den Reibungstoeffizienten für eine sehr rasche Bewegung, v die Geschwinsbigkeit der Bewegung, für welche f benutt werden soll,  $\alpha$  einen Zahlenstoeffizienten, der im Meter-Sekundensystem im Mittel 0,3 ist; die Größen  $f_0$  und  $f_{\infty}$  sind abhängig vom Materiale und dessen Sberstächenbeschaffenheit, vom Drucke u. s. w. und müssen von Fall zu Fall besonders bestimmt werden.

Unter ben somit gemachten Einschränkungen legen wir ben solgenden Betrachtungen die alte Formel R=f. N zu Grunde, in der f eine Materialkonstante bezeichnet, und bemerken, daß diese für statische Konstruktionen im engeren Sinne, d. h. bei ruhenden Körpern, thatsächlich verwendet werden darf, bei gleichsörmigen Bewegungen aber nur innerhalb gewisser Grenzen, falls man dabei stets den Wert von f für die Bewegung aus der Ruhe und den Wert von f innerhalb der Bewegung voneinander unterscheidet.

Wan bezeichnet ersteren als  $f_0$  und letzteren als  $f_1$ , falls es nötig ist. Um eine Anschauung dieser Berhältnisse zu geben, sühren wir einige Werte von f für mittlere Drucke und Geschwindigkeiten an:

Reibenbe Körper	Roeffizient	
	beiBewegung aus ber Ruhe (f <sub>0</sub> )	
Guzeisen auf Guzeisen, wenig angesettet	0,16	0,15
Schmiebeeisen auf Bronze	0,19	0,18
Guzeisen auf Eichenholz, parallel ber Faser, unter Wasserbefeuchtung	0,65	0,22
Schmiedeeisen auf Eichenhold, parallel ber Faser, unter	0.65	0.00
Wasserbeseuchtung	0,65	0,26
Desgl. mit Talgschmiere	i	0,08
Stein auf Stein	0,5 bis 0,7	_

Es entsprechen also z. B. einem Kormaldrucke von 100 kg im ersteren Falle 16 kg Reibung bei der Bewegung aus der Ruhe und 15 kg Reibung innerhalb der Bewegung u. f. w.

Bei Anwendung von reichlichem Schmiermaterial kann unter günstigen Umständen innerhalb der Bewegung f=0.10 und geringer angesetzt werden.

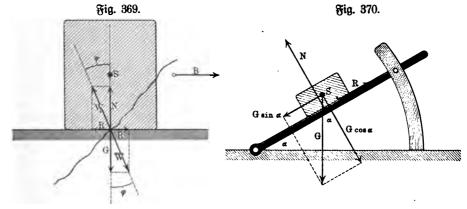
86. Der Reibungswinkel und der Reibungskegel. Liegt ein Körper vom Gewichte G auf einer horizontalen Unterlage, so hat die (normale) Reaktion der Unterlage [N] den Wert G. Einer Bewegung im Sinne des Pfeiles B der Fig. 369 entspricht die (tangentiale) Reidung [R] vom Werte f. N=f. G, welche sich mit [N] zu einer Gesamtreaktion [W] zusammenssetzt. Die Einwirkung auf die Unterlage ist die Resultante  $[\overline{W}]$  aus [G] und  $[\overline{R}]$ , wobei natürlich  $W=\overline{W}$  ist. Den Winkel  $\varphi$ , um welchen [W] von [N] bezw.  $[\overline{W}]$  von [G] abweicht, nennt man Reibungswinkel, es ist

$$tang \varphi = f, \ldots 140$$

denn man hat  $tang \varphi = \frac{R}{N} = \frac{fN}{N} = f$ .

Da der Reibungswinkel  $\varphi$  lediglich durch f bestimmt wird, so ist ex, solange f als Konstante vorausgeset werden darf, von dem Werte von N durchaus unabhängig.

Man kann sich o für zwei bestimmte Materialien veranschaulichen, wenn man einen Körper aus bem einen Stoff auf einer verstellbaren schiefen Ebene



auß bem anderen Stoff (vergl. Fig. 370) gleiten läßt. Läßt man  $\alpha$  von  $0^{\circ}$  an wachsen, so tritt das Gleiten ein, wenn  $R=G\sin\alpha$  ist, worauß für R=f . N=f . G .  $\cos\alpha$  folgt

$$G \sin \alpha = f$$
.  $G \cos \alpha$ , b. h.  $tg \alpha = f$ .

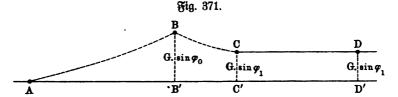
Der Reibungswinkel  $\varphi$  ist also der Wert von  $\alpha$ , bei dem das Gleiten gerade eintritt. Mißt man  $\alpha$  unter dieser Bedingung, so ist  $f=tg\,\alpha$ , d. h. man hat f für die beiden Materialien bestimmt und zwar für die Bewegung aus der Ruhe, d. h. als  $f_0$ .

Ju den Figuren 369 und 370 mag noch bemerkt werden, daß die Lage des Normaldrucks [N] in Bezug auf die Bertikale des Schwerpunktes abshängt von der Höhenlage der bewegenden Kraft, welche die [R] entsprechende Bewegung einleitet oder einzuleiten strebt. Fig. 369 ist genau richtig für den Fall, daß die bewegende Kraft, welche dem Bewegungspfeile B entspricht, in der Gleitsläche selbst angreist. Liegt sie höher, so verschiedt sich der

Normaldrud in Fig. 369 nach rechts, so daß er mit [G] ein Krästepaar (—) bildet, welches im Gleichgewichte steht mit dem Krästepaare, das die bewegende Krast und die Reibung bilden. Da in Fig. 370 die bewegende Krast nicht in der Gleitsläche liegen kann, so ist die Verschiebung von [N] dort auch zeichnerisch dargestellt. Diese Beziehungen werden dei der Frage des Kippens unter dem Einslusse der Reibung noch genauer besprochen werden.

Behielte f innerhalb der Bewegung den Wert  $f_0 = tg \, \varphi_0$ , den es für den Übergang aus der Ruhe erhalten hat, so würde die Stellung  $\alpha = \varphi_0$  nun weiter einer gleichsörmigen Bewegung entsprechen. Da aber f innerhalb der Bewegung im allgemeinen kleiner wird gegenüber der Bewegung aus der Ruhe, so tritt im allgemeinen eine gleichmäßig-beschleunigte Bewegung ein.

Will man eine gleichförmige Bewegung erzielen, so hat man die schiefe Ebene, nachbem Bewegung eingetreten ist, langsam zu senten bis zu einem



bestimmten Winkel  $\varphi_1$ , dem eine gleichsörmige Bewegung entspricht; es ist dann  $\varphi_1 < \varphi_0$  und  $f_1 = tg \, \varphi_1$  bezeichnet den Reibungsloessizienten innershalb der Bewegung.

Für eine wirkliche Bestimmung von  $\varphi_1$  bezw.  $f_1$  eignet sich natürlich dieses Bersahren nicht. Man betrachtet zu diesem Zwecke die Beschleunigung b für eine beschleunigte Bewegung auf der schiefen Ebene. Ist  $\psi$  bei dem Bersuche der Neigungswinkel der schiefen Ebene, so ist  $G\sin\psi-R$  die treibende Kraft und  $\frac{G}{g}$  die getriebene Masse, so daß man hat

$$b = g \frac{G \sin \psi - R}{G} = g \frac{G (\sin \psi - f_1 \cos \psi)}{G}.$$

Daraus folgt:

$$f_1 = tg\,\psi - \frac{b}{g} \cdot \frac{1}{\cos\psi}.$$

Für b=0 erhält man  $f_1=tg\,\psi$ , d. h.  $\psi$  ist dann der vorher mit  $\varphi_1$  bezeichnete Winkel.

Während man bei der schiefen Ebene  $\alpha$  von  $0^{\circ}$  auf  $\varphi_0$  anwachsen läßt, entwickelt sich die Reibung vom Werte 0 bis zum Werte  $G\sin\varphi_0$ , um dann innerhalb der Bewegung, dem Übergange von  $f_0$  zu  $f_1$  entsprechend, auf  $G\sin\varphi_1$  zu sinken.

Dabei nimmt der Normaldruck zunächst ab von G bis  $G\cos\varphi_0$ , um dann, bei einer Senkung der Ebene, wieder auf  $G\cos\varphi_1$  zu steigen, so daß f nach der Formel R=fN von 0 über  $tg\,\varphi_0$  nach  $tg\,\varphi_1$  geht.

Fig. 371 stellt diese Entwickelung der Reibung graphisch dar. Die Strede AB' entspricht dem Wachsen des Winkels  $\alpha$  von  $0^{\circ}$  die Strede

B'C' der Abnahme des Wintels  $\alpha$  von  $\varphi_0$  bis  $\varphi_1$ , die Strecke C'D' der Stellung  $\varphi_1$ ; über die Kurven AB und BC ist nichts Bestimmtes außzusagen.

Denkt man sich in Fig. 369 nach allen möglichen Richtungen Bewegungen bes Körpers auf der Unterlage ausgeführt, so beschreibt [W] einen geraden Kreistegel von der Öffnung  $\varphi$ , und ebenso  $[\overline{W}]$ . Man nennt diesen Kegel den Reibungskegel  $(tg \varphi = f)$ .

Um aus dem Normalwiderstande [N] durch Einführung der Reibung den Gesamtwiderstand [W] herzuleiten, hat man [N] zur Achse eines geraden Kreiskegels von der Öffnung  $\varphi$  zu nehmen und auf diesem Kegel die Seite aufzusuchen, welche mit N in der Bewegungsrichtung liegt und mit ihr einen stumpsen Wintel bildet.

Für jebe Überführung eines Körpers aus der Ruhe in die Bewegung hat man eine Entwicklung der Reibung, entsprechend Fig. 371, anzunehmen. Für die Ruhe ist [W] = [N], während des Überganges in die Bewegung dreht sich [W] unter Bergrößerung seines Wertes aus der Achsenlage in eine Seite des Reibungstegels hinein, während der Fortsetung der Bewegung bleibt [W] in der Seite des Reibungstegels liegen, der aber zunächst von der Öffnung  $\varphi_0$  auf die Öffnung  $\varphi_1$  zurüdgeht, um diese dam beizubehalten.

Diese Betrachtungen sind ganz unabhängig von dem gewählten Beispiele: Der Normaldrud [N] bilbet stets die Achse für den Reibungstegel, innerhalb dessen alle Gesamtwiderstände liegen, welche [N] im Berein mit der mehr oder minder entwidelten Reibung bilden kann.

Um eine Anschauung der Größe von o zu geben, diene folgende Tabelle:

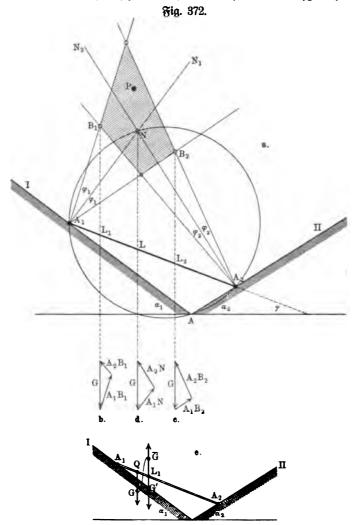
```
Stein auf Stein: f=0.6 \varphi=31^{\circ} Stahl auf Gis: f=0.027 \varphi=1^{\circ}33' Hold auf Hold: f=0.10 bis 0.70 \varphi=5^{\circ}45' bis 35^{\circ}0'.
```

Wir wollen diese Beziehungen sogleich an einem Beispiele erläutern, das von besonderer Wichtigkeit für technische Anwendungen ist. Ein Körper stütze sich auf die beiden Ebenen I und II so, daß  $A_1$  und  $A_2$  als Stützpunkte angesehen werden dürsen. Konstruiert man in  $A_1$  und  $A_2$  bezw. die Kormalen  $A_1N_1$  und  $A_2N_2$  zu den Ebenen, legt um diese die, der Reibung zwischen dem Körper und I und der Keibung zwischen dem Körper und II entsprechenden Keibungskegel mit den Öffnungen  $\varphi_1$  und  $\varphi_2$ , so ist jeder Punkt P des Kaumes, der innerhalb beider Kegelöffnungen liegt, ein Punkt, in welchem sich Gesamtwiderstände  $A_1P$  und  $A_2P$  bezw. von  $A_1$  und  $A_2$  schwieden können. Hat also das Krästesystem, welches den in  $A_1$  und  $A_2$  gestützten Körper angreift, eine Kesultante, welche den gemeinsamen Raum beider Kegelsöffnungen durchdringt, so ist für den Körper stets Gleichgewicht vorhanden.

Liegen  $A_1$  und  $A_2$  in einer Bertikalebene, welche auf der Schnittgeraden (A) von I und II senkrecht steht, wie es Fig. 372 (a. s. S.) zeigt, und ist der Körper lediglich durch Belastungen, einschließlich seines Eigengewichtes, in Anspruch genommen, welche sich auf der Geraden  $A_1A_2$  konzentrieren, so kommt von dem gemeinsamen Raume der beiden Reibungskegel lediglich das schrafsierte Biereck in Frage. Durch dieses muß die Resultante der Belastungen des

Körpers gehen, falls für ihn Gleichgewicht vorhanden sein soll, d. h.  $L_1$  und  $L_2$  sind die Grenzpunkte für die Lage dieser Resultante.

Solange also die Resultante der Belastungen des in  $A_1$  und  $A_2$  gestügten Körpers die Strecke  $L_1L_2$  schneibet, ist der Körper im Gleichgewichte.



Geht die Resultante durch  $L_1$ , so haben die Widerstände von  $A_1$  und  $A_2$  bezw. die Richtungen  $A_1B_1$  und  $A_2B_1$ ; ihren Wert giebt das darunter gezeichnete Kraftdreieck an (Fig. 372 b).

Geht die Resultante durch  $L_2$ , so haben die Widerstände von  $A_1$  und  $A_2$  bezw. die Richtungen  $A_1B_2$  und  $A_2B_2$ ; ihren Wert giebt das darunter gezeichnete Kraftdreieck an (Fig. 372c).

In beiden Fällen ist die Reibung von  $A_1$  und  $A_2$  voll entwickelt, im

ersten Falle für eine Bewegung des Stabes im Sinne I...II, im zweiten Falle für eine Bewegung des Stabes im Sinne II...I. In Fig. 372 d ist die Konstruktion auch noch für L durchgeführt.

Überschreitet die Resultante die Grenzlage  $L_1$  oder  $L_2$ , so tritt Bewegung des Körpers ein, im Sinne I . . . II bezw. II . . . I. Fig. 372 e erläutert dieß für  $L_1$ ; G greift in Q an, während in  $L_1$  die Kräfte  $[\overline{G}]$  und [G'] zugesetzt sind, von dem G' durch die Reaktionen ausgehoben wird, so daß kräftepaar auß [G] und  $[\overline{G}]$  übrig bleibt, um den Körper im Sinne I . . . II zu bewegen.

Geht die Resultante zwischen  $L_1$  und  $L_2$  hindurch, so sind für die Gleichgewichtslage bes Körpers unendlich-viele Möglichkeiten ber Entwickelung ber Reibungen in  $A_1$  und  $A_2$  gegeben, da jeder Bunkt P der schraffierten Fläche, welcher auf jener Resultanten liegt, die Richtungen  $A_1P$  und  $A_2P$  für Reattionen von  $A_1$  und  $A_2$  bestimmt, die mit [G] zu einem bestimmten Kraft= dreieck führen. Besonderes Interesse bietet der Punkt N der schraffierten Fläche, ber einem Durchgang der Resultante [G] in L entspricht, weil für ihn keine Entwickelung der Reibungen in  $A_1$  und  $A_2$  in Frage kommt. Während für das Gleichgewicht der Belaftung in L jeder Punkt der Bertikalen LN innerhalb der schraffierten Fläche benugt werden kann, wobei unendlich = viele verschiedene Entwickelungen der Reibungen in  $A_1$  und  $A_2$  in Frage kommen, entspricht umgekehrt dem Punkte N, für welchen keine Reibungen in A1 und A2 vorgesehen sind, nur der eine Belastungspunkt L. Die Aufgabe, die Belastungsvertikale für den Körper A, A, zu bestimmen, falls die Reibungen in  $A_1$  und  $A_2$  nicht in Frage kommen, ist also eindeutig (N), die Aufgabe, sie unter Verwendung der Reibungen in A, und A, zu bestimmen, ist unendlich-vieldeutig; unter den unendlich-vielen Lösungen sind die beiden (L1 und L2) von besonderem Interesse, welche einer vollen Entwide= lung der Reibungen in A1 und A2 entsprechen.

Bemerkt mag noch werden, daß der Kreis durch  $AA_1NA_2$  die Punkte  $B_1$  und  $B_2$  aufnimmt, falls  $\varphi_1=\varphi_3$  ist.

Bestimmt man  $A_1L_2$  und  $A_2L_2$  aus  $\triangle$   $A_1L_2B_2$  und  $\triangle$   $A_2L_2B_2$ , so erhält man bei Einführung des Neigungswinkels  $\gamma$  für  $\varphi_1=\varphi_2=\varphi$ 

$$\frac{A_1L_2}{A_2L_2} = n = \frac{\cot(\alpha_2 - \varphi) - tg\gamma}{\cot(\alpha_1 + \varphi) + tg\gamma}.$$

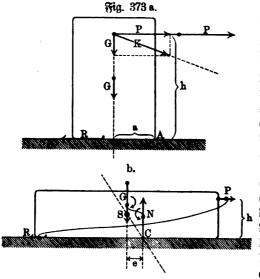
Bestimmt man  $A_1L_1$  und  $L_1A_2$  aus  $\triangle$   $A_1L_1B_1$  und  $\triangle$   $A_2L_1B_1$ , so erhält man ebenso

$$\frac{A_1L_1}{A_2L_1} = n' = \frac{\cot(\alpha_2 + \varphi) - tg\gamma}{\cot(\alpha_1 - \varphi) + tg\gamma}.$$

Aus beiden Gleichungen, welche die Zusammenhänge von n und n' mit  $\gamma$  darstellen, folgt für  $\varphi=0$  das Berhältnis  $A_1L:A_2L$ . Bergl. S. 508.

87. Genauere Darstellung der Erscheinungen durch Einführung der gleitenden Reibung. Sobalb gegeneinander gepreßte Berührungsslächen von Körpern vorhanden sind, in denen eine relative gleitende Bewegung der Körper

möglich ist, mussen die entsprechenden Reibungen für eine genauere Darsstellung der Erscheinungen eingeführt werden. Demgemäß sind viele der biss



her gegebenen Entwickelungen von Fall zu Fall zu verbeffern. Dabei hat man sich zunächst davon zu überzeugen, daß auch wirklich ein Bleiten eintritt. Wollte man z. B. bei bem in Fig. 373 bargestellten Rorper ohne weiteres die Reibung [R] einführen, so würde man einen Fehler begehen. Für A als Rippachse wirkt P am Arme h bem Stabilitätsmomente Ga entgegen, so daß für  $Ph \ge Ga$ ein Rippen um A eintritt. Bilbet man auß [G] und P bie Resultante [K], so schneibet diese im Falle Ph > Ga bie Unterftützungsfläche nicht, kann also auch nicht durch eine Re-

sultante auß [R] und der Reaktion der Unterlage vom Werte G aufgehoben werden. Für Ph=Ga geht [K] durch A, so daß die Reaktion der Unter-

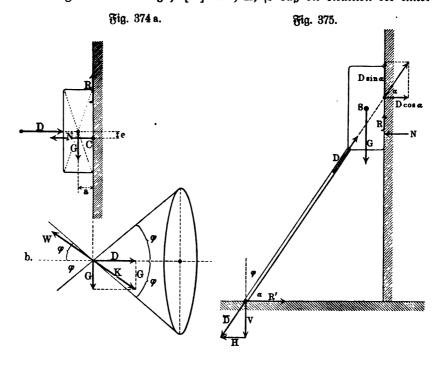


Fig. 376.

K cos a

stützungsfläche noch gerade in A angreifen kann, es ist dies der früher betrachtete Fall des unsicheren Gleichgewichtes.

Für Ph < Ga tritt eine gleitende Bewegung ein, wenn [P] die Reibung [R] überwindet. Diese Bewegung (vergl. Fig. 373 b) ist gleichsdrmig für P=R=fG. Da aber hier das Kräftepaar Ph nach wie vor auf

Kippen wirkt, so muß die Keaktion der Unterlage [N] vom Werte G dabei ihr dynamisches Centrum in C haben und zwar so, daß Ge = Ph ist. Die Resultanten von [G] und [P] und von [N] und [R] sind nun wieder Gegenkräfte.

Fig. 373 b ist entworsen für P = R=  $\frac{2}{5}G$ , so daß  $e = \frac{2}{5}h$  ist.

Entsprechende Überlegungen gelten für den in Fig. 374 dargestellten Fall, wo für G=R=fD das Kräftepaar aG gegen die Uhr dreht, so daß sich die Resattion [N] der Wand vom Werte D in G tonzentriert, falls dabei De=Ga ist.

Soll der Körper gegen die Wand in Ruhe sein, so muß R>G, b. h.

fD>G ober  $f>\frac{G}{D}$  ober  $tg\,\varphi>\frac{G}{D}$  sein; die Resultante [K] von [D] und [G] muß in den Reibungslegel der Wand sallen (vergl. Fig. 374 b), wobei  $W=\overline{K}$  ist.

In Fig. 375 entwickelt der Druck der Stütze [D] senkrecht zur Wand eine Komponente vom Werte  $D\cos\alpha$ , so daß  $R=fD\cos\alpha$  ist. Die Besdingung des Gleichgewichtes ist

$$R + D \sin \alpha = G$$
 ober  $f D \cos \alpha + D \sin \alpha = G$ .

Für 
$$f=tg~\phi=rac{\sin\phi}{\cos\phi}$$
 geht diese Bedingung über in 
$$D=rac{G\cos\phi}{\sin\left(\alpha+\phi\right)}.$$

Da der Nenner von D höchstens den Wert 1 annehmen kann, so erhält D seinen Kleinsten Wert  $G\cos\varphi$  für  $\sin(\alpha+\varphi)=1$ , d. h. für  $\alpha+\varphi=90^\circ$ . Der damit gegebene Wert von  $\alpha$  bestimmt die günstigste Stüzenstellung, weil für ihn die Jnanspruchnahme der Stüze am geringsten ist.

Wir untersuchen noch, Fig. 376 entsprechend, die Wirkung einer Kraft K für die Stellungen von  $\alpha=0^{\circ}\dots 180^{\circ}$ . Der Normalbruck ist für die Unterlage  $G-K\cos\alpha$ , also  $R=f(G-K\cos\alpha)$ .

Man hat Gleichgewicht für  $K \sin \alpha = R = f(G - K \cos \alpha)$ , d. h. für

$$K = G \frac{f}{\sin \alpha + f \cos \alpha}.$$

Führt man wieder  $f=tg\, \varphi=rac{\sin \varphi}{\cos \varphi}$  ein, so erhält man

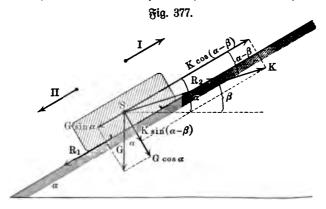
$$K = G \frac{\sin \varphi}{\sin (\alpha + \varphi)}.$$

Für  $\alpha=0$  ist K=G, entsprechend dem senkrechten Emporheben der Last. K erhält seinen kleinsten Wert für  $\alpha+\phi=90^{\circ}$ , womit die günstigste Stellung (vergl. Fig. 377) für die Stellung eines Seiles (K) bei Fortziehen einer Last (G) bestimmt ist.

K erhält seinen größten Wert und zwar  $\infty$  für  $\alpha+\varphi=180^\circ$ , so baß  $\alpha=0^\circ$  und  $\alpha=180^\circ-\varphi$  die Grenze bezeichnen, innerhalb beren eine Überwindung der Reibung durch [K], also eine Fortbewegung der Last (G) möglich ist. Für  $\alpha=180^\circ-\varphi$  sällt [K] auf den Mantel des Reisdungstegels der Grundsläche.

Für  $\alpha > 180^{\circ} - \varphi$  wird K negativ, was auf eine Umkehrung der Kraftrichtung in Bezug auf den gedachten Zweck hindeutet, — K liegt dann in dem Reibungskegel.

Entwickelt man eine Tabelle von K für  $\alpha=0^{\circ}\dots 180^{\circ}-\varphi$ , so findet man für  $\alpha=90^{\circ}-2\varphi$  und für  $\alpha=90^{\circ}$  benselben Wert  $K=Gtg\varphi$ .



Wir betrachten noch die Beziehun= gen auf der schiefen Ebene, unter Be= rücksichtigung der Reibung, wie sie Fig. 377 darftellt.

Die Kraft K liefert, parallel und fenkrechtzurschiefen Ebene, die Kompo-nenten  $K\cos(\alpha-\beta)$  und  $K\sin(\alpha-\beta)$ , so daß der Normal=

bruck N auf die Ebene durch  $N=G\cos\alpha+K\sin(\alpha-\beta)$  gegeben ist. I. Soll der Körper emporgezogen werden, so wirkt die Reibung f. N als  $R_1$ , so daß die Zugkraft

$$K\cos(\alpha - \beta) - G\sin\alpha$$

die Reibung R, zu überwinden hat.

Die Gleichung

$$K\cos(\alpha - \beta) - G\sin\alpha = f[G\cos\alpha + K\sin(\alpha - \beta)]$$

liefert

$$K[\cos(\alpha - \beta) - f\sin(\alpha - \beta)] = G(\sin\alpha + f\cos\alpha).$$

Für 
$$f = tg \varphi = \frac{\sin \varphi}{\cos \varphi}$$
 erhält man  $\sin (\alpha)$ 

$$K = G \cdot \frac{\sin{(\alpha + \varphi)}}{\cos{(\alpha - \beta + \varphi)}}.$$

II. Soll der Körper unter der Gegenwirkung von K abgelassen werden, so wirtt die Reibung f . N als  $R_2$ , so daß

$$K\cos(\alpha - \beta) + R_2 = G\sin\alpha$$

ift. Man hat hier

$$K = \frac{G \cdot \sin(\alpha - \varphi)}{\cos(\alpha - \beta - \varphi)}.$$

Die Formeln I und II unterscheiden sich, dem umgekehrten Sinne der Reibung entsprechend, durch die Borzeichen von  $\varphi$ , so daß man sie in die Formel

$$K = \frac{G \cdot \sin(\alpha \pm \varphi)}{\cos(\alpha - \beta + \varphi)} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 141)$$

zusammenziehen kann.

Praktisch wichtig sind die Sonderfälle  $\alpha=\beta$  und  $\beta=0$ , in benen [K] bezw. der schiefen Ebene parallel oder horizontal wirkt.

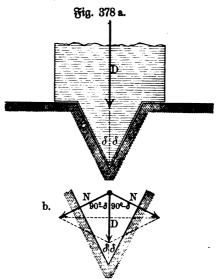
Für 
$$\alpha = \beta$$
 gilt

$$K = \frac{G \cdot \sin(\alpha \pm \varphi)}{\cos \varphi} \quad 142)$$

Für 
$$\beta = 0$$
 gilt

$$K = G \cdot tg(\alpha \pm \varphi)$$
 143)

Für  $\alpha-\beta\pm\varphi=90^\circ$  wird  $K=\infty$ , d. h. beim Hinausziehen darf  $\alpha-\beta$  den Wert  $90^\circ-\varphi$  nicht erreichen, d. h. [K] muß mit der Normalen der schiefen Ebene einen Wintel einschließen, der größer ist als  $\varphi$ . Für  $\beta=0$  ist diese Bedingung  $\alpha<90^\circ-\varphi$ , d. h. bei einer Horizontaltraft muß die schieße Ebene gegen die Vertikale mehr als um den Reibungswinkel abweichen, wenn ein Hinausziehen mögslich sein soll.



Für  $\varphi=0$  hat man  $K=\frac{G\cdot\sin\alpha}{\cos\left(\alpha-\beta\right)}$  als Bedingung des Gleichzewichtes, die beiden Formeln  $(\pm)$  der Nr. 141 geben die Grenze für das Gleichgewicht an, unter Berückstägung der beiden möglichen Bewegungen.

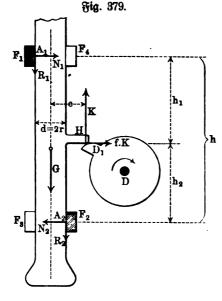
Läßt man einen Körper zunächst auf einer Horizontalebene vermittelst einer Keilnute (vergl. Fig. 378) laufen, so liefert D für beide Seiten den Normalbrud  $N=\frac{D}{2\sin\delta}$ , so daß die Reibung für jede Seite  $fN=\frac{fD}{2\sin\delta}$ , im ganzen also  $D\cdot\frac{f}{\sin\delta}$  ist.

Bei der Bewegung in der Keilnute ist also f zu ersetzen durch den größeren Wert  $\frac{f}{\sin\delta} = \overline{f}$ , dem  $tg \, \overline{\varphi} = \overline{f}$  entspricht.

Das gilt auch für eine Führung aus mehreren parallel verlaufenden Keilnuten von gleicher Öffnung (8).

An der Betrachtung ändert sich nichts, wenn die Keilnuten in eine schiefe Ebene eingelassen sind, sentrecht zu deren Schnitt mit der Horizontalen. Es gelten die vorher abgeleiteten Formeln, salls man f durch  $\overline{f}$  bezw.  $\varphi$  durch  $\overline{\varphi}$  ersett.

Alles in allem entspricht der Einfluß der Reibung einer Anderung des Neigungswinkels a der schiefen Sbene, der beim Abwartsgleiten aus a in



 $\alpha + \varphi$  ober  $\alpha + \overline{\varphi}$ , beim Auf= wärtsgleiten aus  $\alpha$  in  $\alpha - \varphi$ ober  $\alpha - \overline{\varphi}$  übergeht.

Wir betrachten noch die gleichförmige Hebung eines Pochstempels (Stampfe), wie er zum Zerkleinern von Erzen u. s. w. (vergl. Fig. 379) dient. Der horizontale Ansak H des Stempels wird durch den Daumen  $D_1$  einer Daumenwelle D gesaßt, wodurch der Stempel selbst mit Pressung gegen die Führungen  $F_1$  und  $F_2$  gehoben wird, dies er, frei geworden, durch sein Gewicht herabsällt, um die nötige Arbeit zu leisten.

Ist [K] ber Normalbruck an ber Übertragungsfläche zwischen bem Daumen  $D_1$  und bem Ansage H, so entspricht diesem die Reis bung [fK]. Ist der Normalbruck für die Führungen  $F_1$  und  $F_2$ 

bezw.  $[N_1]$  und  $[N_2]$ , so treten dort bezw. die Reibungen  $[f'N_1]$  und  $[f'N_2]$  auf, falls die Reibung hier einen anderen Koeffizienten hat, als bei der Überstragung an dem Daumen. Wan hat also als Bedingungen des Gleichsgewichtes

- 1. in horizontaler Richtung:  $fK + N_1 = N_2$ ,
- 2. in vertifaler Richtung:  $G + R_1 + R_1 = K$ ,
- 3. für Drehung um  $A_1$  (ober  $A_2$ ):  $G \cdot r K(e+r) fK \cdot h_1 + N_2(h_1 + h_2) + 2r \cdot R_2 = 0$ .

Die Auflösung ber brei Gleichungen führt zu

$$K = \frac{G}{1 - \frac{2e}{h_1 + h_2}f' - ff'\left(1 - \frac{2r}{h_1 + h_2}f' - \frac{2h_2}{h_1 + h_2}\right)}$$

Für f = 0 erhalt man

aldddddddd dddddd yr y ch

$$K = \frac{G}{1 - \frac{2e}{h_1 + h_2}f'}$$

In diesem Sonderfalle (f=0) ist der Wert K unabhängig von  $h_2$ , da  $h_1 + h_2 = h$  gesetzt werben kann.

Rührt man bei der Bermendung des Brincipes der virtuellen Ber= rudungen bie Reibungen als angreifende Rrafte ein, fo ift basselbe allgemein verwendbar.

Man tann auch die virtuellen Berrudungen, sentrecht gur Richtung ber Reibung ober zu ber Richtung bes aus Reibung und Normalbrud gebilbeten

Besamtwiderstandes einführen, vorausgesett, daß diese Rich= tungen bekannt find, und so, ohne den Wert der Reibung zu tennen, Schlüffe auf bas Bleich= gewicht gewinnen.

88. Bedingungen des Rlemmens. Fallt die Berbin= dungsgerade der beiden Unter= ftügungspunkte A, und A, eines, durch zwei Flächen (Ebenen) geftügten Körpers gang in die beiden Reibungstegel der Unter-

ftugungspuntte hinein, so zeigen sich besondere Beziehungen.  $A_1$  und  $A_2$  Gesamtwiderstände entwideln, welche Gegenkräfte innerhalb  $A_1 A_2$ 

sind, so daß der Körper auch zwischen A, und A, fest liegen tann, wenn er fraftfrei ift, b. h. wenn sein Gewicht vernachlässigt werden kann, ober wenn bie an ihm wirkenden Arafte im Bleich= gewichte stehen. Bergl. Fig. 380.

In diesem Kalle erfordert die Entfernung bes Rorpers eine mehr ober minder große Kraft; man fagt, ber Rorper fei ein= geklemmt zwischen ben gegen= einanber gepreßten Mächen (Ebenen).

Soll z. B. eine Stange zwi= schen zwei Ebenen (vgl. Fig. 381) inmmetrisch eingeklemmt werben, so muß die Öffnung des Reibungs= tegels  $\varphi > \delta$  sein b. h.  $2\delta < 2\varphi$ .

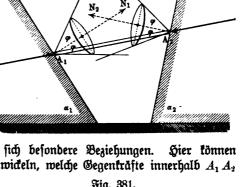
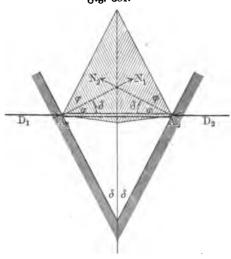


Fig. 380.

Fig. 381.

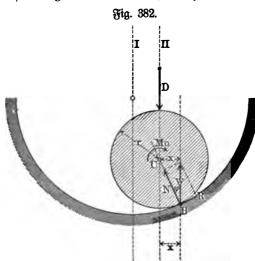


Relativ fpige Reile, die in irgend ein Material eingeführt find, zeigen auch die Erscheinung des Klemmens.

89. Die Lagerreibung für gleichförmige Drehung bei Druden fents recht zur Achse. Wenn fich ein belafteter Cylinder um seine horizontal gelagerte Achse dreht und die Unterstützung auf beiben Seiten durch Lagerflächen geschieht, so ist die Reibung zwischen dem Cylinder und den Lagerflächen zu berücksichtigen.

Beispiele geben die Tragzapfen der Wellen in ihren Lagern.

Für eine gleichförmige Drehung um eine freie Achse bes belasteten Enlinders find bei Bernachlässigung der Reibung keine Kräfte zu berücksichtigen (vergl. S. 388), falls man die reibenden Körper als starr ansieht, also von den Spannungen des Materials, welche den Ausgleich der Centripetalträfte ver-



mitteln, absieht. Führt man unter dieser Boraussegung die Reidung ein, so muß auch zusgleich ein Paar angreisender Kräfte vom Womente Mo einsgeführt werden, dessen Zwedes ist, die Drehung trog der Reidung gleichsörmig zu ershalten.

Wir betrachten zunächst einen Cylinder, der sich mit so großem Spielraum auf der cylindrischen Lagersläche drehen kann, daß die Berührung ansgenähert in einer Geraden (Cylinderseite) erfolgt. Solche Berhältnisse zeigen sich bei stark gebrauchten Lagern aus relativ

weichem Material (ausgelausene Lager). Der Zapsen klettert infolge ber Reibung [R], seiner Bewegung entgegen, empor, so daß er nicht die Lage I der Fig. 382 einnimmt, sondern die Lage II. In der Berührungslinie, welche dei B die Ebene der Zeichnung durchschneidet, liesern Normaldruck [N] und Reibung [R] einen Widerstand [W], welcher dei gleichsörmiger Bewegung mit dem auf den Cylinder wirkenden Druck [D] ein Krästepaar bilden muß, dessen Moment dem Womente Mo der angreisenden Kräste das Gleichgewicht hält. Deshald muß [W] parallel sein zu dem, auf den Cylinder übertragenen Druck [D], d. h. im allgemeinen senkrecht nach oben wirken. In diesem Falle bildet [W] mit dem Radius CB, der ja sür B Normale ist, den Winkel  $\varphi$ , so daß der Arm x des Krästepaares aus [D] und [W] den Wert  $r sin \varphi$  hat.

Für gleichförmige Drehung gilt also die Gleichung

Die linke Seite der Gleichung stellt das Moment des, zur Überwindung der Reibung nötigen Paares der angreisenden Kräfte dar, die rechte Seite das entsprechende Moment, welches durch die Reibung bestimmt wird und darum Reibungsmoment heißt.

Bei Anwendung reichlichen Schmiermaterials ist  $\varphi$  so klein, daß  $\sin \varphi$  durch  $tang \varphi = f$  ersetzt werden darf; man hat dann

$$Mo = Drf \dots 145$$

b. h. für einen Zapfen 3. B. ist bas Reibungsmoment bas Produkt aus Zapfenbrud, Zapfenhalbmeffer und Reibungskoeffizient.

Denkt man sich eine, dem Drucke D entsprechende Reibung (Df) oder genauer  $(D\sin\varphi)$  am Arme r wirken, so erhält man Mo, b. h. man darf sich die Bewegung reibungslos vorstellen, wenn man an dem Umfang des Cylinders eine Belastung Df bezw.  $D\sin\varphi$  andringt, die am Arme r das Gleichsgewicht mit Mo herstellt.

Da die Arbeit von Mo für eine Umdrehung  $Mo \cdot 2\pi$ , für u Umsbrehungen also  $Mo \cdot 2\pi \cdot u$  ist, so hat die Arbeitsstärke bei u Umdrehungen in der Minute (= 60") den Wert  $\frac{Mo \cdot 2\pi \cdot u}{60} = \frac{(Df) \cdot r \cdot 2\pi \cdot u}{60}$ . Ist

c die Geschwindigkeit des Cylinderumsanges (Zapsenmantels), so ist  $c = \frac{2 \, r \pi \cdot u}{60}$ ,

d. h. jene Arbeitsstärke ist darstellbar als (Df). c, genauer als  $(D\sin\varphi)$ . c. Denkt man sich also einen Körper vom Gewichte Df bezw.  $D\sin\varphi$  an einem Seile so hängen, daß es der Cylinder bei seiner Drehung auswickelt, so ist die Arbeit, welche dadurch veranschaus Fig. 383.

licht wird, zugleich die Arbeit, welche zur Aberwindung der Reibung erforderlich ist bezw. die Arbeit der Reibung selbst.

Bei Umrechnung in Pferdeftarten gilt natürlich

$$\frac{(Df) \cdot c}{75} = N,$$

falls die Anzahl der Pferdestärken mit N beszeichnet wird.

Bei der in Fig. 383 angedeuteten Art ber Auflagerung (Keillager) entspricht dem

vorher betrachteten Klettern bes Bapfens für ben gezeichneten Bewegungspfeil ein ftarterer Druck nach rechts hin.

Bei einer genaueren Behandlung muß man demnach  $N_2$  und  $N_1$  vonseinander verschieden annehmen  $(N_2>N_1)$ , so daß auch  $R_2=fN_2$  und  $R_1=fN_1$  voneinander verschieden sind.

Für C als Drehpunkt hat man bei gleichförmiger Drehung

1) 
$$Mo = (R_1 + R_2)r$$
.

In horizontaler Richtung forbert bas Gleichgewicht außerbem ben Anfat

2) 
$$N_1 \cos \delta + R_1 \sin \delta + R_2 \sin \delta = N_2 \cos \delta$$

und in vertifaler Richtung ebenfo

3) 
$$N_1 \sin \delta + N_2 \sin \delta + R_2 \cos \delta = D + R_1 \cos \delta$$
.

Für  $R_1=fN_1$  und  $R_2=fN_2$  erhält man aus Gleichung 2) und 3) zunächst  $N_2+N_1$  und  $N_2-N_1$ , während Gleichung 1) die Form  $Mo=fr(N_2+N_1)$  annimmt.

Bernide, Dechanit. I.

So ergiebt sich

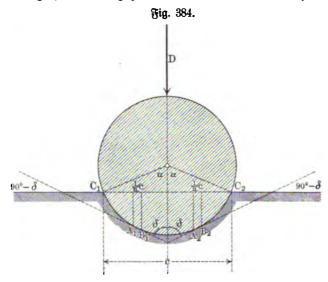
$$Mo = D \cdot r \cdot \frac{f}{(1+f^2)\sin\delta} = D \cdot r^{\frac{1}{2}\sin2\varphi} \cdot \cdot \cdot \cdot 146)$$

Für kleinere Werte von  $\varphi$  darf  $\frac{1}{2}\sin 2\varphi = \sin \varphi$ .  $\cos \varphi$  durch  $tg \varphi = f$  ersett werden, so daß sich

$$Mo \sim D \cdot r \cdot \frac{f}{\sin \delta} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 147$$

ergiebt. Diese Formel geht aus Nr. 145) hervor, wenn man  $\overline{f}=\frac{f}{\sin\delta}$  statt f einsührt. Wan nennt  $\delta$  ben Winkel des Keiles oder der Keilnute und bezeichnet infolgedessen  $\overline{f}$  auch hier (vergl. S. 541) als den Reibungskoefsizienten für die Keilnute vom Winkel (Öffnung)  $\delta$ .

Da  $\sin$  d ein echter Bruch ist, so ist  $\overline{f}>f$ , b. h. beim Keillager ist eine größere Reibung zu überwinden, als bei der vorher betrachteten einsachen



Auflagerung. Das für bietet das Keils lager den Borteil, auch bei Abnugung eine sichere Achsens lage zu gewährsleisten (Berwensdung bei Meßsinftrumenten).

Da die Aufslagerstellen  $B_1$  und  $B_2$  des Keillagersthatsächlich sehr schmale Flächen sind, so kann man aus der vorigen Betrachtung auch die Formeln für ein Umschlußlager, wie

es Fig. 384 darstellt, gewinnen, vorausgesetzt, daß man eine gleich= mäßige Berteilung des Druckes D auf die Horizontale annehmen darf. Teilt man unter dieser Boraussetzung die Sehne  $C_1C_2=c$  in n gleiche Teile, so entspricht einem symmetrisch gelegenen Paar solcher Teilchen die vorige Betrachtung für  $A_1B_1$  und  $A_2B_2$  und für den entsprechenden Winkel  $\delta$ . Da

Formel 146) 
$$\frac{2}{n}D\cdot r\cdot \frac{\frac{1}{2}\sin2\varphi}{\sin\delta} = \frac{\frac{1}{n}c}{\frac{1}{n}}\frac{1}{n}$$
 und man hat gemäß 
$$\frac{\frac{1}{n}D\cdot r\cdot \frac{\frac{1}{2}\sin2\varphi}{\sin\delta}}{\frac{1}{n}c}\cdot A_1B_1$$

$$= D \cdot r \cdot \frac{1}{2} \sin 2 \varphi \cdot \frac{2 A_1 B_1}{c} = D \cdot r \cdot \frac{1}{2} \sin 2 \varphi \cdot \frac{A_1 B_1 + A_2 B_2}{c}$$

als Reibungsmoment für die Berührung in  $A_1B_1$  und  $A_2B_2$ .

Dehnt man die Betrachtung auf alle Paare, wie  $A_1B_1$  und  $A_2B_2$ , aus, so setzen die Stücke, wie  $A_1B_1+A_2B_2$ , den Bogen  $C_1C_2$  zusammen, d. h. man hat

$$Mo = D \cdot r \cdot \frac{1}{2} \sin 2 \varphi \cdot \frac{\widehat{C_1 C_2}}{C_1 C_2}$$
$$= D \cdot r \cdot \frac{1}{2} \sin 2 \varphi \frac{\operatorname{arc} \alpha}{\sin \alpha}.$$

Für fleinere Werte von p gilt hier

$$Mo = D \cdot r \cdot \frac{f \cdot arc \alpha}{sin \alpha} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 148$$

Für halben Umschluß ( $\alpha=90^{\circ}$ ) ist  $arc\,\alpha=\frac{\pi}{2}$  und  $sin\,\alpha=1$ , d. h. man hat hier

$$Mo = D \cdot r \cdot f \cdot \frac{\pi}{2} = D \cdot r \cdot (1,57 f).$$

Bei den Lagern, welche in der Maschinentechnik im Gebrauche sind, findet eine Abnuzung statt, welche aber nicht dem großen Spielraum der Fig. 382 entspricht.

Für halben Umschluß ( $\alpha=90^{\circ}$ ) hat man hier also weder die Formel des neuen Lagers

$$M_0 = 1.57 \cdot D \cdot r \cdot f$$

noch die Formel des völlig ausgelaufenen Lagers

$$Mo = 1 \cdot D \cdot r \cdot f$$

anzusegen, sondern die Formel

$$Mo = \varepsilon \cdot D \cdot r \cdot f$$

in welcher  $\varepsilon$  einen Zahlenwert bezeichnet, welcher im allgemeinen von Fall zu Fall durch Versuche sestgestellt werden muß. Man setzt dann besser  $\varepsilon$ .  $f=f_s$  und bestimmt  $f_s$  in der Gleichung  $Mo=Drf_s$  durch Versuch; man kann dann  $f_s$  als Koeffizienten der Zapfenreibung bezeichnen.

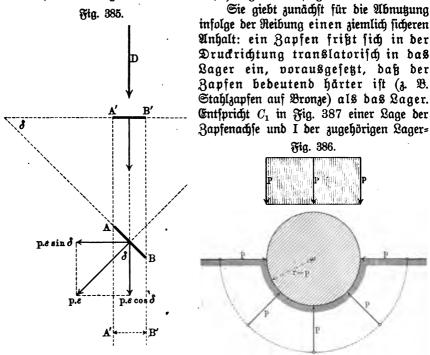
Für neue Lager hat sich ber Sat bewährt, daß der vertikale Zapfensbruck sich gleichmäßig auf die Horizontalprojektion der Lagersläche verteilt bezw. daß sich der Zapfendruck überhaupt auf die Projektion der Lagersläche, senkrecht zu seiner Richtung, gleichmäßig verteilt.

Unter dieser Borausseyung ist auch der, auf die Flächeneinheit bezogene Normaldruck (Spannung) für die Elemente der Lagersläche konstant. Bezeichnet nämlich AB in Fig. 385 (a. s. S.) ein Element  $\varepsilon$  der Lagerssläche, dessen durch A'B' bezeichnete Projektion  $\varepsilon'$  senkrecht zur Druckrichtung [D] ist, so erhält das Element  $\varepsilon$  dei einer Normalspannung p den Normaldruck  $p\varepsilon$ , dessen Komponente in der Richtung [D] den Wert  $p\varepsilon\cos\delta$  hat. Da aber  $\varepsilon\cos\delta = \varepsilon'$  ist, so ist diese Komponente auch darstellbar als  $p\varepsilon'$ . Erhält also jedes Element  $\varepsilon'$  bei der Verteilung von [D] dieselbe Norse

malspannung p, so ist diese Spannung zugleich die Normalspannung für die Elemente der Lagersläche.

Für einen horizontal gelagerten Zapfen von der Länge l und dem Durchmesser 2r hat die Projektion der Lagerfläche, senkrecht zum Bertikals druck, den Wert  $l \cdot 2r$ , so daß hier  $p = \frac{D}{l-2r}$  ist.

Fig. 386 stellt diese Spannungsverteilung für den Zapfen dar. Bei der Abnutzung des Lagers ändert sich diese Spannungsverteilung; über die Art dieser Anderung kann nur die Ersahrung Auskunft geben.



fläche, so ist für eine Abnutzung a in der durch  $C_1$  gehenden Druckrichtung (D) die neue Lagersläche durch  $\Pi$  bestimmt, d. h. durch einen Kreis mit r aus  $C_2$ , und nicht durch  $\Pi$ , d. h. durch einen Kreis mit r+a aus  $C_1$ .

Nimmt man nun ferner an, daß die Abnuzung in Richtung des Radius an jeder Stelle der Arbeit für diese Stelle proportional ist, so erhält man eine Grundlage für die Darstellung der Drehung im ausgelausenen Lager, welche mit der Ersahrung in befriedigender Übereinstimmung ist.

Hat der Normalbruck auf die Flächeneinheit an der Stelle  $Q_{\bullet}$  den Wert  $p_{\bullet}$ , so ist für einen senkrecht zur Ebene der Zeichnung stehenden unendlichsschmalen Flächenstreisen von der Zapsenlänge l und der Breite  $\lambda$  der Druck  $p_{\bullet}(l \cdot \lambda)$  anzusehen. Diesem entspricht die Reibung  $f \cdot p_{\bullet} \cdot (l \cdot \lambda)$  und, für ein Fortschreiten um  $\lambda$  die Reibungsarbeit  $f \cdot p_{\bullet}(l \cdot \lambda) \cdot \lambda$ , während der in Richtung des Radius an der Stelle  $Q_{\bullet}$  zur Zerstörung kommende Teil des

Lagers für den Übergang von I nach II das Bolumen l. d. a. hat, falls a unendlich klein ist. Setzt man nun, unter Einführung der Konstante C

$$f \cdot p_{\epsilon}(l \cdot \lambda) \cdot \lambda$$

$$= C \cdot l \cdot \lambda \cdot a_{\epsilon},$$
for iff
$$p_{\epsilon} \cdot \lambda = \frac{C}{f} \cdot a_{\epsilon}.$$

Um C zu bestimmen, zerlegen wir p. so, daß eine Komponente parallel zu [D] wird, sie erhält den Wert p. cos e. Für III ben Flächenstreifen (1. 1) hat demnach der Druck, parallel zu [D], den Wert  $(l . \lambda) p_{\bullet} \cos \varepsilon$  und dem= nach ist

$$D = \sum_{i} (l \cdot \lambda) p_{i} \cdot \cos \varepsilon$$
$$= \frac{C \cdot l}{f} \sum_{i} a_{i} \cos \varepsilon,$$

wobei sich die Summe  $\Sigma$ auf alle Flächenstreifen bezieht, welche der Berüh= rungsfläche von Bapfen und Lager entsprechen.

Demgemäß gilt

$$C = \frac{D \cdot f}{l \sum a_{\epsilon} \cos \epsilon}$$

Das Moment ber gefamten Reibung ist nun gegeben als

$$Mo = \Sigma r \cdot f \cdot p_{\epsilon}(l\lambda)$$
  
=  $D \cdot r \cdot f \cdot \frac{\Sigma a_{\epsilon}}{\Sigma a_{\epsilon} \cos \epsilon}$ .

Da die ganze Betrachtung für eine unendlich-tleine Berrückung (a) von I gegen II gilt, so ist  $a_{\epsilon} = a \cos \epsilon$ , b. h. man hat schließlich

$$Mo = D \cdot r \cdot f \cdot \frac{\sum a \cos \varepsilon}{\sum a \cos^2 \varepsilon}$$

Für eine gleichmäßige Ein= teilung ( $\lambda$ ) von I ist  $p_{\epsilon} = C'.a_{\epsilon}$ 

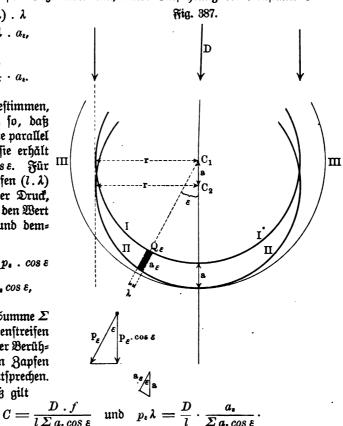
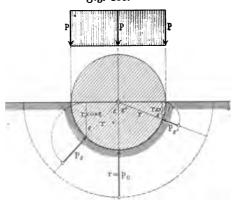
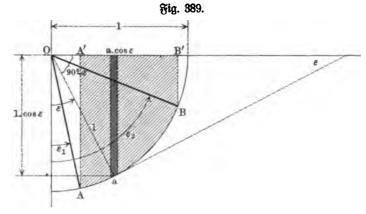


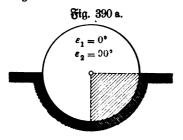
Fig. 388.



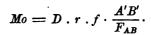
 $=C'.a\cos\varepsilon$ , falls C' eine Konstante bezeichnet. Bezeichnet man den Wert von p für  $\varepsilon=0$  durch  $p_0$ , so ist die Verteilung der Spannung also hier durch die Formel  $p_*=p_0$ .  $\cos\varepsilon$  gegeben. Sie wird durch Fig. 388 (a. v. S.) dargestellt, in welcher  $p_0=r$  gezeichnet ist, damit die Lote  $r\cos\varepsilon$  ohne weiteres zur Darstellung von  $p_*$  dienen können.

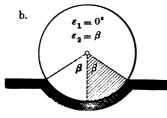


Um die Bestimmung von Mo für den cylindrischen Tragzapsen durchs zuführen, betrachten wir Fig. 389, in welcher auf einem Einheitskreise der Bogen AB in n Teile von der Länge a zerlegt ist. Die doppelt schraffierte



Bezeichnet man die schraffierte Fläche über AB durch  $F_{AB}$ , so ist also





Für  $\epsilon_1 = 0^{\circ}$  und  $\epsilon_2 = 90^{\circ}$  erhalten wir halben Umschluß (vergl. Fig. 390 a).

Sier ist A'B'=1 und  $F_{AB}=\frac{1}{4}\pi$ , b. h. also

$$M_0 = \frac{4}{\pi} D.r.f = 1,27.D.r.f$$
 . 149)

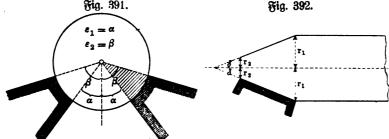
Für  $\epsilon_1=0^{\circ}$  und  $\epsilon_2=\beta$  erhalten wir eine beliebige Umfaffung (vergl. Fig. 390 b).

Here is 
$$A'B' = \sin \beta$$
 and  $F_{AB} = \frac{1}{2}(arc \beta + \sin \beta \cos \beta)$ , b. h. also  $Mo = D \cdot r \cdot f \cdot \frac{2 \sin \beta}{arc \beta + \sin \beta \cos \beta} \cdot \cdot \cdot \cdot 150$ 

Für  $\varepsilon_1=\alpha$  und  $\varepsilon_2=\beta$  erhalten wir eine beliebige Umfassung mit beliebig offener Rinne im Schalengrunde (vergl. Fig. 391). Hier ist  $A'B'=\sin\beta-\sin\alpha$  und

$$F_{AB}=rac{1}{2}(arc\,eta\,+\,sin\,eta\,\coseta)-rac{1}{2}(arc\,lpha\,+\,sin\,lpha\,\coslpha),$$
 b. h. also

$$Mo = D \cdot r \cdot f \cdot \frac{2(\sin \beta - \sin \alpha)}{\arcsin \beta - \arcsin \alpha + \sin \beta \cos \beta - \sin \alpha \cos \alpha}$$
Fig. 391. Fig. 392.



Führt man eine entsprechende Betrachtung für den in Fig. 892 stizzierten Regelzapsen durch, so erhält man

$$M_0 = \frac{\pi}{3} \cdot D \cdot \frac{f}{\cos \delta} \cdot \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 151)$$

für ben neuen, und

für ben eingelaufenen Rapfen.

Für r2 = 0 erhält man die entsprechenden Formeln des Bollfegels.

Benutzt man Winkel  $\delta'=90^\circ-\delta$ , welcher der Keilnute im Materiale entspricht, so ist  $\frac{f}{\cos\delta}$  durch  $\frac{f}{\sin\delta'}$  zu ersetzen. Bergl. S. 541 und S. 546.

Giebt man dem Moment die Geftalt

$$Mo = D \cdot \varrho$$

so heißt der mit o als Radius um die Zapsenachse als Achse beschriebene Cylinder der Reibungschlinder des Zapsens, jeder Schnitt desselben senkrecht zur Achse ein Reibungskreis des Zapsens.

Für statische Konstruktionen im engeren Sinne (Ruhe) ist dieser Kreis von Wichtigkeit. Schneibet die Gerade einer Krast [K], welche auf dem Zapsen, senkrecht zu seiner Achse wirkt, den Reidungskreis bezw. berührt sie ihn, so ist der Zapsen unter dem Ginsusse dieser Krast im Gleichgewicht, weil ihr Woment in Bezug auf die Zapsenachse dann  $\leq K\varrho$  ist, während das entsprechende Reidungsmoment  $K\varrho$  ist (vergl. Fig. 393 a. s. S.). So sind z. B. Gelenkstangen auch noch im Gleichgewicht, wenn die übertragenen Kräste nicht mehr in der Achse liegen, wenn sie nur den Reidungschlinder schneiden oder berühren. Für eine doppelt eingelenkte Stange geben die gemeinsamen Tangentialebenen der Reidungschlinder ihrer Zapsen die Grenzlagen für die Beweglichkeit der übertragenen Kräste an.

Ist eine Rolle in Bewegung, wie es der Pfeil der Fig. 394 angiebt, so entspricht die Reibung dem Pfeile R, es muß also mit D ein Moment gebildet werden, welches dem Reibungsmomente D.  $\varrho$  entspricht, d. h. D muß für

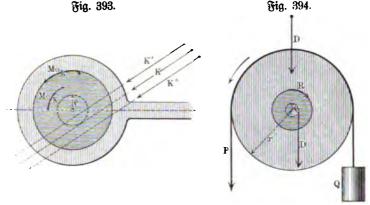
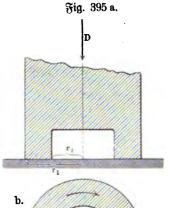
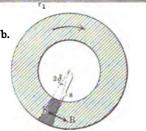


Fig. 394 rechts als Tangente an ben Reibungstreis gezeichnet werden, um für ben Mittelpunkt bas Reibungsmoment zu liefern.

90. Die Lagerreibung für gleichförmige Drehung bei Drucken innerhalb ber Achje. Wenn sich ein belafteter Cylinder um seine vertikal ge-





lagerte Achse breht und die Unterstügung burch eine Lagerstäche am unteren Ende des Cylinders geschieht, so ist die Reibung an dieser zu berücksichtigen. Beispiele geben die Stügzapfen der Wellen in ihren Lagern. Für eine gleichförmige Drehung um eine freie Achse des belasteten Cylinders gelten entsprechende Betrachtungen wie in § 89.

Wirkt der Druck D in der Achse des in Fig. 395 a stizzierten Stützapsens, so stimmt die Lagerstäche überein mit ihrer Projektion, senkrecht zur Druckrichtung, sie ist ein Kreißring mit den Radien  $r_1$  und  $r_2$ . Bei gleichmäßiger Berteilung des Druckes auf die Projektion, senkrecht zur Druckrichtung, ist also

die mittlere Spannung  $p=\frac{D}{(r_1^2-r_2^2)\pi}$  zusgleich die Spannung für jedes Element der Lagerfläche.

Auf einen Ausschnitt aus der Lagerfläche

(vergl. Fig. 395 b) vom Centriwintel 26 wirkt also ber Drud

$$(r_1^2-r_2^2)$$
 arc  $\delta$ .  $p=\frac{arc \delta}{\pi}\cdot D$ ,

so daß die entsprechende Reibung bestimmt ist als

$$R = f \cdot \frac{arc \, \delta}{\pi} \cdot D.$$

Bei der gleichmäßigen Belastung der Elemente der Lagerfläche konzentriert sich der Druck auf den Aussichnitt bezw. die entsprechende Reibung in dem Schwerpunkte, für welchen gilt

$$s = \frac{2}{3} \frac{\sin \delta}{arc \ \delta} \cdot \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2}.$$

Demgemäß ist das Reibungsmoment für den betrachteten Ausschnitt

$$\frac{2}{3}f \cdot D \cdot \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2} \cdot \frac{\sin \delta}{\pi}$$

Für die ganze Fläche ift bemnach

$$Mo = \sum \frac{2}{3} f \cdot D \cdot \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2} \cdot \frac{\sin \delta}{\pi}$$

Bei Zerlegung in elementare Ausschnitte hat man von der Entwickelung  $\sin\delta = arc\,\delta - \frac{1}{6}(arc\,\delta)^3 + \cdots$  nur das erste Glied zu berücksichtigen, so daß an der Grenze

$$Mo = \frac{2}{3} f \cdot D \cdot \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2} \cdot \frac{1}{\pi} \Sigma arc \delta$$

wird.

\* Da  $\Sigma$  arc  $2\,\delta$  hier der ganzen Kreißssäche entspricht, so ist  $\Sigma$  arc  $\delta=\pi$ , b. h. man hat

$$Mo = \frac{2}{3} f \cdot D \cdot \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 153$$

Diese Betrachtung gilt für einen neuen Bapfen.

Für einen Zapfen im ausgelaufenen Lager betrachten wir die Zerstörung des Materiales in einer unendlichsschmalen treisförmigen Kinne (Hohlschlinder) im mittleren Abstande |r| von der Achse. Hat die Oberstäche der Kinne die Größe  $\varepsilon$ , so ist dei einer Tiese a das Bolumen des zur Zersstörung kommenden Materials  $a\varepsilon$ .

Der Normaldruck auf die Obersläche (Kreiseing) der Kinne hat, salls die Spannung im Abstande r mit  $p_r$  bezeichnet wird, den Wert  $\varepsilon p_r$ , die entsprechende Reibung also den Wert  $f \varepsilon p_r$ , so daß die entsprechende Keibungssarbeit für einen Umgang  $f \varepsilon p_r$ .  $2 r \pi$  ist.

Sest man, unter Einführung ber Konstante C, wieber

$$f \cdot \varepsilon \cdot p_r \cdot 2r\pi = C \cdot \varepsilon \cdot a$$

so ergiebt sich für r.  $p_r$  ein konstanter Wert.

Setzt man  $p_r = \frac{C'}{r}$ , so ist der Normaldruck für die Oberfläche arepsilon der be-

lasteten Fläche  $\varepsilon p_r = \frac{\varepsilon \, C'}{r}$ , so daß

$$D = \Sigma \frac{\varepsilon C'}{r}$$

folgt.

Wird die Oberfläche der Rinne von den Radien r' und r'' begrenzt, so ist  $\varepsilon=(r')^2\pi-(r'')^2\pi$  und  $r=\frac{r'+r''}{2}$ , so daß  $\frac{\varepsilon}{r}=2\pi(r'-r'')$  ist.

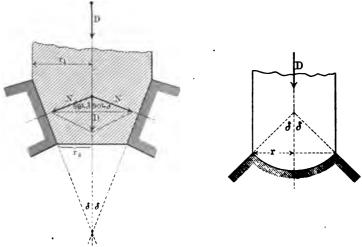
Teilt man die ganze Stütfläche in n konzentrische Ringe von gleicher Breite, deren Radien  $r_1,\ a_1,\ a_2,\ \dots\ a_{n-1},\ r_2$  sind, so ist

$$\Sigma \frac{\varepsilon}{r} = [(r_1 - a_1) + (a_1 - a_2) + \cdots (a_{n-1} - r_2)] \cdot 2\pi = 2\pi (r_1 - r_2).$$

Demnach ist D=C' .  $2\pi(r_1-r_2)$  und  $C'=\frac{D}{2\pi(r_1-r_2)}$ .

Nun hat man für das Moment der Reibung

$$extit{Mo} = \Sigma \left( \epsilon \, p_r \right) \, . \, f \, . \, r = \Sigma \, C' \, . \, f \, . \, \epsilon = C' \, . \, f \, . \, \Sigma \, \epsilon.$$
 Fig. 396.



Da  $\Sigma \varepsilon$  die ganze Stütfläche  $(r_1^2 - r_2^2)\pi$  darstellt, so ist

$$Mo = f \cdot D \cdot \frac{r_1 + r_2}{2} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 154$$

Für  $r_2 = 0$  erhält man den vollen Stützapfen, für den also gilt, falls man  $r_1 = r$  set

bei neuem Lager, und

$$M_0 = \frac{1}{9} f \cdot D \cdot r \cdot \dots \cdot 156$$

bei ausgelaufenem Lager.

Entsprechende Betrachtungen geben für den in Fig. 396 stiglierten Kegelszapfen  $(N \cdot \sin \delta = \frac{1}{2}D)$ 

$$Mo = \frac{2}{3} \frac{f}{\sin \delta} \cdot D \cdot \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 157$$

bei neuem Lager, und

$$Mo = \frac{f}{\sin \delta} \cdot D \cdot \frac{r_1 + r_2}{2} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 158)$$

bei ausgelaufenem Lager.

Für den Spitzapfen  $(r_2 = 0 \text{ und } r_1 = r)$  hat man bezw.

$$Mo = \frac{2}{8} \frac{f}{\sin \delta} \cdot D \cdot r$$
 und  $Mo = \frac{1}{2} \frac{f}{\sin \delta} \cdot r$ . . . 159)

Läßt man den Regelzapsen der Fig. 396 auch noch am Grunde unter Reibung aufstigen, so erhält man bei neuem Lager

$$Mo = \frac{2}{3} \cdot f \cdot D \cdot \frac{r_1^3 - r_2^3 (1 - \sin \delta)}{r_1^2 \cdot \sin \delta} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 160$$

unb

$$Mo = \frac{1}{2} \cdot f \cdot D \frac{r_1^2}{(r_1 - r_2) \sin \delta + r_2} \cdot \cdot \cdot \cdot 161)$$

bei ausgelaufenem Lager.

Für die in Fig. 397 dargestellte Bapfenform (Rugelzapfen) ergiebt sich

$$Mo = f \cdot D \cdot r \frac{arc \delta - \frac{1}{2} sin 2 \delta}{sin^2 \delta} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 162$$

bei neuem Lager, und

$$Mo = f \cdot D \cdot r \cdot \frac{\sin^2 \delta}{arc \delta + \frac{1}{2} \sin 2 \delta} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 163$$

bei ausgelaufenem Lager.

91. Die Lagerreibung für gleichförmige Drehung bei Drucken, schief zur Achse. Wenn ein Druck [D] die Achse eines Zapsens schief schneibet, so hat man die Komponenten  $[D_1]$  und  $[D_2]$  von [D] bezw. sentrecht und parsallel zur Achse zu bestimmen, und diese gemäß  $\S$  89 und 90 einzuführen.

Man gelangt dabei, mit Rudficht auf die Erfahrung, zu folgenden Regeln:

- 1. Wirft auf einen Regelzapfen ein Druck [D], so ist das Reibungsmoment so zu berechnen, als wenn lediglich  $[D_2]$  vorhanden wäre (Stützapfenformel).
- 2. Wirft auf einen cylindrischen Zapsen mit ebener Endsläche ein Druck [D], so ist das Reibungsmoment so zu berechnen, als wenn  $[D_1]$  den Zapsen als Tragzapsen und  $[D_2]$  den Zapsen als Stüßzgapsen in Anspruch nähmen.

Dazu führen wir noch an:

- 3. Für gleiche kegelförmige Tragzapfen einer Welle, von benen ber eine ben Druck D und ber andere ben Druck D', beide mal senkrecht zur Achse erleibet, ist das Moment so zu berechnen, als wenn ein Zapsen unter dem Drucke 2D stände, falls D > D' ist.
- 4. Für gleiche cylindrische Tragzapfen ist entsprechend ein Zapfen mit dem Druck D+D' einzuführen.
- 92. Scilreibung. Über einen besestigten cylindrischen Körper C (3. B. Baumstamm, durch Zimmermannshaken angeschlagen) sei, wie Fig. 398 (a. f. S.) zeigt, ein Seil gelegt, an welchem durch eine Kraft P eine Last Q gleichsörmig bewegt werden soll. Dabei hat P die Last Q und die Reibung zwischen Seil und Führungskörper zu überwinden, so daß P > Q ist. Um die Beziehungen zwischen P und Q sesziehungen zwischen P und Q sesziehungen zwischen P und Q sesziehungen zwischen P und P sesziehungen P sesziehungen zwischen P sesziehungen P s

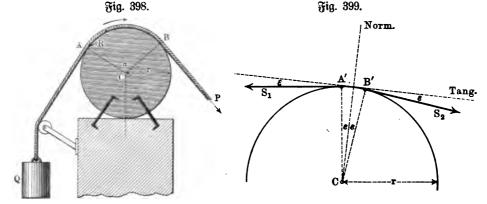
bem Seile einen kleinen Teil A'B' heraus und bringen an den Schnittstellen tangential die Kräfte  $S_1$  und  $S_2$  an, welche durch die Schnitte zerstört wurden.  $S_2$  hat dann  $S_1$  und der Reibung von A'B' das Gleichgewicht zu halten. Zerslegt man  $[S_1]$  und  $[S_2]$  nach Richtung der Tangente und Normale für die Mitte von A'B', so ist der Normalbruck  $(S_1 + S_2) \sin \varepsilon$ , also die Reibung  $f(S_1 + S_2) \sin \varepsilon$ . Zum Gleichgewichte ersorderlich ist also

$$f.(S_1 + S_2)\sin \varepsilon = (S_2 - S_1)\cos \varepsilon.$$

Daraus folgt

$$S_2 = \frac{1 + f t g \, \varepsilon}{1 - f t g \, \varepsilon} \cdot S_1 = \psi \cdot S_1.$$

Zerlegen wir nun AB in n gleiche Teile vom Centriwinkel  $2 \, \varepsilon$ , so entsprechen den Teilpunkten bestimmte Spannungen  $Q, K_1, K_2, \ldots, K_{n-1}, P$ 



von denen je zwei bezw. den betrachteten Spannungen  $S_1$  und  $S_2$  entsprechen. Demnach gilt

$$K_1 = Q \cdot \psi, K_2 = K_1 \cdot \psi \cdot \cdot \cdot, P = K_{n-1} \cdot \psi,$$

b. h.

$$P = Q \cdot \psi^n = Q \frac{(1 + f t g \varepsilon)^n}{(1 - f t g \varepsilon)^n}.$$

Da  $\varepsilon = \frac{\alpha}{2n}$  ist, so ist für  $\lim \varepsilon = 0$ 

$$\lim \left[1 \pm f \cdot tg \frac{\alpha}{2n}\right]_{n=0}^{n}$$

zu bestimmen, was bekanntlich zu e 1/2 f. arca führt.

Demnach gelten für P und Q und für die Reibung R die Gleichungen

$$P = Q \frac{e^{+\frac{1}{2}f \cdot \operatorname{arc} \alpha}}{e^{-\frac{1}{2}f \cdot \operatorname{arc} \alpha}} = Q \cdot e^{f \cdot \operatorname{arc} \alpha}$$

$$R = P - Q = Q(e^{f \cdot \operatorname{arc} \alpha} - 1) = P \cdot \frac{e^{f \cdot \operatorname{arc} \alpha} - 1}{e^{f \cdot \operatorname{arc} \alpha}}$$

$$(164)$$

Aus der ersten Formel ersieht man, daß P rasch mit  $arc \alpha$  wächst und zwar unabhängig vom Radius r des Körpers C, salls f nicht allzu klein ist.

Die Bersuche ergaben für f im Mittel 0,5 bei Seilen oder Riemen auf Holzund Eisenflächen.

Für eine Umschlingung von  $115^{\rm o}$  ist  $arc\alpha\sim 2$ , so daß  $farc\alpha\sim 1$  und  $P\sim Q.2,72$  ist. Für eine halbe Umschlingung  $(\alpha=180^{\rm o})$  ist  $P\sim 5\,Q$ , also sür eine volle Umschlingung  $P\sim 25\,Q$ , sür zwei volle Umschlingungen  $P\sim 625\,Q$ .

Dabei bebeutet f ben Reibungstoeffizienten innerhalb der Bewegung. Solange  $P < Q \cdot e^{f \cdot arc \, a}$  ift, bleibt das Seil in Ruhe, es bleibt aber auch noch in Ruhe, wenn für f der größere Koeffizient für die Bewegung aus der Ruhe gesetzt wird.

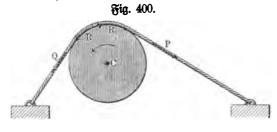
Kommen die Bewegungen im Sinne von Q und im Sinne von P in Frage, so muß für Ruhe zugleich  $P < Q \cdot e^{f \cdot arc \cdot a}$  und  $Q < Pe^{f \cdot arc \cdot a}$  sein, d. h. man hat

$$Q \cdot e^{-f \cdot arc \, a} < P < Q \cdot e^{+f \cdot arc \, a}$$

für f als Koeffizient der Bewegung aus der Ruhe.

Schlingt man ein Seil oft genug um einen befestigten Cylinder, so genügt schließlich das Gewicht des einen freien Seilendes, um eine erhebliche

Belastung bes anderen Seil= endes zu halten. So wird z. B. ein landendes Schiff durch ein Seil befestigt, das mehrere Mase um einen starten, sentrecht stehenden Pfahl geschlungen wird; so kann man sich an einem mehrsach umgeschlungenen



Seile (3. B. bei Feuersgefahr) aus dem Fenster hinablassen.

Bei großen Geschwindigkeiten des Seiles wird ein Teil des Normals druckes dazu verwendet, die nötige Centripetalkraft zu liesern. Für ein kleines Seilstück AB von der Länge r.  $arc 2\varepsilon$  ist dei einem Querschnitt q das Bolumen q. r.  $arc 2\varepsilon$  und dei einem specifischen Gewichte  $\delta$  die Wasse  $\frac{\delta \cdot q \cdot r \cdot arc 2\varepsilon}{g}$  anzusezen, welcher die Centripetalkraft  $\frac{\delta \cdot q \cdot r^2 \cdot arc 2\varepsilon}{g}\gamma^2 = K \cdot arc 2\varepsilon$  bei einer Winkelgeschwindigkeit  $\gamma$  entspricht. Wan hat dann anzusezen

$$f\{(S_1 + S_2)\sin \varepsilon - K \cdot arc \ 2\varepsilon\} = (S_2 - S_1)\cos \varepsilon.$$

Ein Grenzübergang führt hier zu

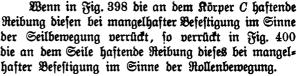
$$P - K = (Q - K)e^{f \cdot arc a}.$$

Für einen Riemen von 0,5 cm Dicke und 3 cm Breite ist q=1,5 qcm =0,00015 qm. Wiegt der Kubikmeter des Riemenstückes 800 kg, so ist im Mcter=Sekundensystem  $\frac{\delta \cdot q}{g} \sim 0,012$  und K=0,012  $(r\gamma)^2$ . Für eine Gesschwindigkeit von  $10 \, \frac{\rm m}{\rm sec}$  ist also  $K \sim 1,2$  kg.

Die gange Betrachtung gilt auch für bie Relativbewegung von Seil und

Cylinder, wie sie Fig. 400 (a. v. S.) darstellt. Hier breht sich eine Rolle C im Sinne des Pfeiles, während die Reibung auf die Rolle dem Pseile entsgegen, auf das Seil dem Pseilsinn entsprechend wirkt.

Fig. 401.



In beiden Fällen würde die Gleichung P=Q nur einem völlig reibungslosen Zustande (f=0) entsprechen.

Beim Einlegen eines Seiles in eine Reilnute wird die Reibung vergrößert (vergl. Fig. 401).



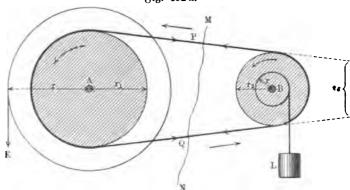
Für relative Ruhe beider Körper zerlegt sich N in zwei Komponenten  $N'=\frac{N}{2\sin\delta}$ , von denen jede auf eine Seitenfläche drückt. Statt der Reibung fN an der Oberfläche müßte also an den Seitenflächen die Reibung  $2N'f=\frac{f}{\sin\delta}\cdot N$  auftreten, doch ist

biese ersahrungsmäßig bei der relativen Bewegung von Seil und Körper etwas kleiner, 3. B. für  $2\delta=60^\circ$ , nicht ganz das Doppelte von f . N.

Je kleiner  $\delta$  ist, um so mehr verstärkt sich die Reibung, doch ist es zweckmäßig,  $\delta > \varphi$  zu halten für  $f = tg \varphi$ , damit kein Klemmen des Seiles stattfindet.

Für f = 0.3 ist 3. B.  $2 \delta = 60^{\circ}$  günstig.

Endlich ist noch, auch im Hinblick auf die Berwendung des Principes der virtuellen Berrückungen, ein Fall hervorzuheben, in welchem die Elemente Fig. 402 a.



vom Seil und Cylinder, welche sich berühren, stets in relativer Ruhe sind. Bei großer Entfernung von Wellen, die in Verbindung gebracht werden sollen, verwendet man sogenannte Riemscheiben, wie sie in Fig. 402 a dargestellt sind. Die Scheibe von A überträgt ihre Bewegung durch einen Riemen an B, wo

irgend eine Arbeit zu leisten ist, die wir uns wieder, einschließlich der Bewegung von B, durch ein am Radius r' aufzuwindendes Gewicht L vorstellen wollen. Hier soll der Riemen nicht auf den Scheiben gleiten, es soll wegen der Übertragung der Bewegung Element an Element durch Reibung haften, so daß die Umsanzsgeschwindigkeiten von A und B dieselben sind. Man hat daher für die Seilspannungen P und Q

$$P > Q$$
 und  $P < Q \cdot e^{f \cdot arc \cdot a}$ 

und also auch

$$P-Q < Q(e^{f \cdot arc \cdot a}-1).$$

Bezeichnen wir den Unterschied der linken und rechten Seite obiger Unsgleichung durch die positive Größe  $\eta$ , so gilt auch

$$P-Q+\eta=Q(e^{f\cdot arc\,a}-1).$$

Dabei bezeichnet  $\alpha$ , falls die Umspannungen von A und B verschieden sind, den kleineren Winkel, damit die Beziehung  $P < Q \cdot e^{f \cdot arc \cdot a}$  für beide Riemscheiben die Sicherheit gegen Gleiten verbürgt. Setzt man P-Q=D, so ist

$$Q = \frac{D}{e^{f \cdot arc \cdot a} - 1} + \eta' \quad \text{und} \quad P = \frac{D \cdot e^{f \cdot arc \cdot a}}{e^{f \cdot arc \cdot a} - 1} + \eta',$$

wobei  $\eta'(e^{f \cdot arc \, a} - 1) = \eta$  ift, so daß auch  $\eta'$  eine Korrektur bedeutet. Über die Werte  $\eta$  und  $\eta'$ , welche die Sicherheit gegen Gleiten bedingen, kann nur von Fall zu Fall durch Ersahrung entschieden werden.

Den Wert von D bestimmt man entweder aus dem Krastmoment der treibenden Scheibe A oder aus dem Lastmoment der getriebenen Scheibe B, wobei der Schnitt MN in Fig. 402 a benutzt werden kann.

Für A hat man bei Bernachlässigung aller Widerstände

$$Kr = Pr_1 - Qr_1 = Dr_1$$
, b. h.  $D = K \frac{r}{r_1}$ 

Für B hat man bei Vernachlässigung aller Widerstände

$$Pr_2 - Qr_2 = Dr_2 = Lr'$$
, b. fi.  $D = L \frac{r'}{r_2}$ 

Demgemäß wäre in Geltung  $K: L = \frac{r_1}{r_2}: \frac{r}{r'}$ 

Bon Widerständen ist neben der (im nächsten Paragraphen zu behandelns den) Riemensteifigkeit die Reibung an den Zapfen in A und B zu berückssichtigen.

Haben die beiden Zapfen die Halbmesser  $\varrho_1$  und  $\varrho_2$ , so sind die Reisbungsmomente für die Zapsendrucke  $Z_1$  und  $Z_2$  anzusezen als

$$f_z \varrho_1 Z_1$$
 und  $f_z \varrho_2 Z_2$ .

Für gleiche Scheiben ist  $Z_1=Z_2=P+Q$  zu setzen, und dies gilt in Annäherung auch für ungleiche Scheiben. Man hat nun

$$Kr = P(r_1 + f_s \varrho_1) - Q(r_1 - f_s \varrho_1)$$
  
 $Lr' = P(r_2 - f_s \varrho_2) - Q(r_2 + f_s \varrho_2).$ 

Für ben Grenzzustand bes Gleitens ift

$$P = Q \cdot e^{f \cdot arc a}$$

fo baß hier gilt

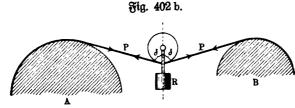
$$\frac{Kr}{Lr'} = \frac{e^{f \cdot arc \cdot a} \left(r_1 + f_s \cdot \varrho_1\right) - \left(r_1 - f_s \cdot \varrho_1\right)}{e^{f \cdot arc \cdot a} \left(r_2 - f_s \cdot \varrho_2\right) - \left(r_2 + f_s \cdot \varrho_2\right)}$$

$$\sim 1 + \frac{e^{f \cdot arc \cdot a} + 1}{e^{f \cdot arc \cdot a} - 1} \left(\frac{\varrho_1}{r_1} + \frac{\varrho_2}{r_2}\right) \cdot f_s.$$

Ebenso läßt sich P und Q für die Grenzen des Gleitens aus Kr ober Lr' berechnen.

Der Einfluß ber Zapfenreibung ist hier verhältnismäßig sehr gering und kann im hinblick auf die an und für sich vorhandenen Unsicherheiten in der Bestimmung von P und Q vernachlässigt werden.

Spannt man den Riemen durch eine sogenannte Spannrolle (vergl. Fig. 402 b), so ist einerseits gemäß der Theorie der losen Kolle  $P=\frac{R}{2\cos\delta}$ , während anderseits die Umspannung von  $\alpha$  auf  $\alpha'$  anwächst.



Bei großen Geschwindigkeiten muß die Korrektur K eingeführt werden (vergl. S. 557).

Entsprechende Betrachtungen gelten für die Fäden und Seile der Rollen und Rollen-

züge u. s. w., z. B. auch für die Beziehungen, welche S. 350 u. f. dargestellt wurden.

Für Leberriemen auf Eisenscheiben ist im Mittel f=0,28, so daß für Scheiben von gleichem Halbmesser ( $\alpha=180^\circ$ ,  $arc\,\alpha=\pi$ )

$$e^{f \cdot arc \, a} = 2.4$$

au setzen ift.

93. Seilsteifigkeit. Bei der Berwendung von Seilen ist auch noch beren innere Reibung von Bedeutung, d. h. die gegenseitige Reibung der Fasern, welche bei jeder Formänderung des Seiles auftritt.

Diese Formänderung besteht im allgemeinen darin, daß die Mittellinie des Seiles zunächst (beim Auflausen) allmählich aus einer Geraden in einen Kreis übergeht, welcher dem Haldmesser des Cylinders oder der Rolle entspricht, an welchem das Seil wirken soll, und daß dann (beim Ablausen) das Umgekehrte eintritt.

Ware das Seil vollsommen biegsam, so würden solche Formänderungen keine weitere Beachtung fordern. Da ein Seil aber bis zu einem gewissen Grade elastisch ist, d. h. Formänderungen durch innere Kräfte, welche bei diesen aufgetreten sind, wieder auszugleichen sucht, und da ferner die gegensseitige Reibung der Seilsafern in Frage kommt, so ist bei der Biegung aus zweisachem Grunde ein gewisser Widerstand zu berücksichtigen, den man als Seilsteisigkeit bezeichnet.

Unterscheidet man, den beiden Ursachen gemäß, die Elasticitätssteifigsteit und die Reibungssteifigkeit, so ist letztere in theoretischer Hinschicht stets zu berücksichtigen, erstere nur, wenn das Seil nicht zugleich aufs und abgewickelt wird. Die Reibungssteifigkeit wird auch als Widerstand plastischer Art bezeichnet, weil ihr ein Berharren des Seiles in der einmal angenommenen Form entspricht, wie es plastische Massen, z. B. Formerthon oder Brotteig, zeigen. Infolge diese Widerstandes behält das Seil, gegenüber dem als vollkommen biegsam vorgestellten Seile, deim Auflausen eine geringere Krümmung dei, deim Ablausen eine größere. Dadurch wird der Hebelarm der am Seile wirksamen Kräfte an der Auslausstelle vergrößert, an der Ablausstelle verkleinert. Die Elasticitätssteisigkeit wirkt an beiden Stellen in demselben Sinne, ihr entspricht stets eine Bergrößerung des Hebelarmes.

Während die für die Biegung aufgewandte Arbeit bei einem volltommen elastischen Seile bei der Streckung ganz und gar wiedergewonnen würde, geht infolge der Reibungssteifigkeit die für die Biegung aufgewendete Arbeit ganz oder zum Teil als solche verloren, so daß für die Streckung wieder Arbeit aufgewendet werden muß, falls diese der Biegung genau entsprechen soll.

Infolge dieser Berhältnisse spreizt sich das Seil jedenfalls an der Auflaufstelle ab, so daß hier stets ein größerer Hebelarm anzusezen ist, als wenn das Seil vollkommen biegsam wäre. An der Ablaufstelle, wo sich Elasticitätssteisigkeit und Reibungssteisigkeit entgegenwirken, kann eine Bersgrößerung oder Berkleinerung des theoretischen Hebelarmes eintreten, es können sich auch beide Einwirkungen gelegentlich gerade ausgleichen.

Man bestimmt nun durch Bersuche entweder die, der Seilsteifigkeit entssprechende Bergrößerung oder Berkleinerung des Hebelarmes oder die entssprechende Beränderung im Berhältnisse von Kraft und Last.

Sind für einen Cylinder (Rolle u. s. w.) vom Halbmesser r die Berschnderungen des Hebelarmes beim Auflausen und beim Ablausen bezw.  $a_1$  und  $a_2$ , und die entsprechenden Kräfte bezw.  $P_1$  und  $P_2$ , so tritt statt der Gleichung

$$P_2 \cdot r = P_1 r$$

im allgemeinen ein die Gleichung

$$P_{2}(r-a_{2})=P_{1}(r+a_{1}).$$

Für  $a_1 = a_2 = a$  hat man

$$P_3 = P_1 \frac{r+a}{r-a} \sim P_1 \left(1 + \frac{2a}{r}\right) \cdot \cdot \cdot \cdot 165$$

Ift der Durchmesser  $\delta$  des Seiles in Centimetern gegeben, so ist für Hansseile  $a=0.03\,\delta^2$  dis  $0.09\,\delta^2$  zu sepen.

Für Drahtseile sind zur Zeit noch keine maßgebenden Bersuche bekannt; für mittlere Berhältnisse ist  $P_2=1.04\,P_1$  zu setzen.

Bei Hanfseilen ist oft a ~ 0, so bag bann gilt

$$P_2 = P_1 \left( 1 + \frac{a_1}{r} \right).$$

Diese Formel gilt genau, wenn nur ein Aufwickeln stattfindet, soweit die Reibungssteifigkeit in Frage kommt, doch ist dann bei Drahtseilen auch die Arbeit für die Arümmung zu berücksichtigen.

Diese Betrachtungen gelten auch angenähert weiter, wenn statt der Seile Ketten benutt werden; hier liegt der Widerstand in der gegenseitigen Reisbung der Kettenglieder bezw. bei den Gelenkketten in der Reibung der Geslenkbolzen und ihrer Umfassung.

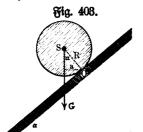
Bezeichnet man die Stärke des Ketteneisens bezw. den Durchmesser des Gelenkbolzens mit d, so ist  $a=\frac{1}{2}fd$  zu segen, wobei f=0.2 dis 0,3 der Koefficient für die gegenseitige Reibung der Kettenglieder ist.

Die Seilsteifigkeit kann meist vernachlässigt werben, boch ist fie bei

Seilrollen und bei Rettenrollen von Bedeutung.

Bei genaueren Betrachtungen 'ist auch noch die Dehnung der Seile, Riemen und Ketten und deren Gewicht zu berücksichtigen. Der Arbeitsverlust der Dehnung ist im Berhältnis zur Augarbeit bestimmt durch  $\frac{P_1-P_1}{F}\cdot \frac{1}{E}$ , wenn F den Querschnitt des Riemens u. s. w. und E den Clasticitätsmodul bezeichnet.

94. Das Reibungsmoment bei Rollbewegungen. Wenn ein Körper auf einem anderen rollt (Abwidelung der Oberfläche), so treten Reibungen



besonderer Art auf, welche darauf zurückzuführen sind, daß die Berührung beider Körper thatsächlich nicht in einzelnen Punkten oder Linien erfolgt, sons dern in Flächen, welche den Formänderungen des rollenden Körpers und der Unterlage entsprechen.

Daß dem so ist, zeigt schon die Betrachtung ber in der Fig. 403 dargestellten Rollbewegung eines Cylinders auf einer schiefen Ebene. Wären beide Körper starr, so könnte niemals Rube ein=

treten, da stets [G] am Arme a um die durch O bezeichnete Kippachse dreht, ohne daß irgend ein Widerstand von O die entsprechende Bewegung vershindern könnte. Da nun die Ersahrung lehrt, daß für  $\alpha$  innerhalb gewisser Grenzen  $0 \dots \overline{\alpha}$  thatsächlich Kuhe vorhanden ist, so muß insolge Formsänderung der Körper ein Moment Mo austreten, welches mit dem Momente  $G \cdot a = GR\sin\alpha$  im Gleichgewichte steht, solange  $\alpha$  die Grenze  $\overline{\alpha}$  nicht überschreitet. Wir nennen dieses Moment für  $\alpha = \overline{\alpha}$  das Keibungssmoment der (betrachteten) Kollbewegung (in Bezug auf O).

Um die Vergleichung mit der Reibung der gleitenden Bewegung durch= führen zu können, ist es zweckmäßig,

$$Mo = GR \sin \overline{\alpha}$$

durch Einführung des Normaldrucks  $N=G\cos\overline{\alpha}$  umzuformen, man ershält dann

$$Mo = NR tg \bar{\alpha}$$
.

Bestimmt man nun durch Versuche für Cylinder aus demselben Material für eine bestimmte Unterlage den Winkel  $\alpha$ , bei welchem das Kollen gerade

beginnt, so findet man, daß  $\alpha$  von dem Radius R des benutten Cylinders abhängig ist. Für mittlere Größen von R deuten die Bersuche auf eine Konstanz des Produktes R. tg  $\overline{\alpha}$  hin für ein bestimmtes Cylindermaterial und ein bestimmtes Material der Unterlage.

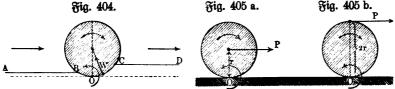
Man führt infolgebessen  $f_r = R \cdot tg \overline{\alpha}$  als Hebelarm für das Reibungsmoment der rollenden Reibung ein und nennt diese Größe auch wohl turz den Reibungskoefficienten der rollenden Reibung, worauf die Marke r an  $f_r$  hindeuten soll. Natürlich hängt der Zahlenwert von  $f_r$  ab von der Einheit, in der man R mißt, es ist üblich, dafür Centimeter zu nehmen.

Für Walzen aus Eisen (Stahl) auf eiserner (stählerner) Unterlage und ebenso für Walzen und Unterlagen aus sehr hartem Holze sindet man  $f_r=0.05\,\mathrm{cm}$ , d. h. für Walzen vom Radius 1 cm ist  $tg\,\overline{\alpha}=0.05$ ; für Walzen vom Radius  $10\,\mathrm{cm}$  wäre  $tg\,\overline{\alpha}=0.005$ , für Walzen vom Radius  $100\,\mathrm{cm}$  wäre ferner  $tg\,\overline{\alpha}=0.0005$  u. s. w.

Die Bersuche zeigen ferner, daß die Formel

auch noch für Rollbewegungen auf ebener Bahn das zu überwindende Reisbungsmoment der Rollbewegung (in Bezug auf O) darstellt, salls die Bewegung gleichsörmig sein soll. Hier sind natürlich für diese Überwindung besondere Kräfte nötig.

Über die Art der Formänderung, welche zu einer theoretischen Begrüns dung der Formel Mo=N.  $f_r$  führen könnte, sind vielsach Annahmen gemacht, man ist aber dabei bisher zu keinem besriedigenden Ergebnisse gelangt. Nur soviel scheint sestzustehen, daß der Cylinder das Waterial hinter sich niederwalzt, wie es Fig. 404 in starker Verzerrung darstellt, und daß insolges dessen, da AB dabei mehr oder minder einer dauernden Formänderung



unterliegt, der Angriffspunkt bes Widerstandes, welchen die BC entsprechende Fläche ausübt, gegen die Bertikale von O nach C zu verschoben erschent.

Wie unsicher auf diesem Gebiete selbst die Beurteilung der Versuche noch ist, zeigt z. B. der Umstand, daß Reuleaux  $^1$ ) nach dem Borgange von Poirée und Sauvage unter Verwendung einer Konstante k

$$Mo = k \cdot N \cdot \sqrt{R}$$

fest, während die oben gegebene Formel

$$Mo = tg \, \bar{\alpha} \cdot N \cdot R$$

Lautet.

Jebenfalls hat sich die Formel  $Mo=N\cdot f_r$  für die Darstellung der Berhältnisse, welche in der Technik vorkommen, bewährt. Daß sie für sehr

<sup>1)</sup> Bergl. Beisbachs Ingenieur, 1896, S. 424.

bunne Walzen, wie z. B. Nabeln, schon wegen ber Abhäfionserscheinungen 2c. nicht mehr gilt, ist selbstverständlich.

Die Anwendung der Formel mag gemäß Fig. 405 a und b (a. v. S.) gezeigt werden. Soll P in Fig. 405 a ein gleichsörmiges Kollen hervorbringen, so muß für den Drehpunkt O gelten  $P.r = N.f_r$ , soll P in Fig. 405 b diesem Zwede dienen, so muß für den Drehpunkt O gelten  $P.2r = N.f_r$ .

Um fr für die Bewegung auf einer wagerechten Ebene zu bestimmen, legt man den Cylinder vom Radius r, dessen Sewicht G heißen mag, auf zwei parallele wagerechte Schienen und zwar so, daß die Achse des Cylinders zu deren Richtung sentrecht ist. Schlingt man nun sentrecht zur Achse des Cylinders um dessen Witte einen Faden mehreremale um den Cylinder und belastet das eine Ende des Fadens mit P+Q, das andere Ende mit Q, so ist P+2Q+G der Normaldruck, während das Übergewicht P am Arme r wirkt. Wan hat also hier:

b. h. 
$$(P+2Q+G)f_r = Pr,$$

$$f_r = \frac{P}{P+2Q+G} \cdot r.$$

Für Eisen auf Eisen liesert z. B. bei  $G=20\,\mathrm{kg},\,Q=5\,\mathrm{kg},\,r=0,366\,\mathrm{m}$  ber Bersuch  $P=0.041\,\mathrm{kg}$ , so daß  $f_r=0.05\,\mathrm{cm}$  ist.

Gin Cylinder kann auf einer Ebene auch gleiten, so daß Berbindungen

rollender und gleitender Bewegungen eintreten.

Im vorstehenden handelt es sich nur um das gleichsörmige Kollen, bei dem ein gleichzeitiges Gleiten ausgeschlossen ist. Bedingung dabei ist, daß jedes Fortschreiten der Achse der Walze um  $2r\pi$  auch wirklich einer vollen Umdrehung (T) entspricht und daß diese beiden Bewegungen gleichsörmig sind. Bezeichnet man die Geschwindigkeit der Berschiedung mit c und die Winkelsgeschwindigkeit der Drehung mit  $\gamma$ , so ist hier

$$c=rac{2\,r\pi}{T}$$
 und  $\gamma=rac{2\,\pi}{T}$ ,

d. h. man hat

$$c = r \gamma$$

als phoronomische Bedingung des gleichförmigen Rollens.

Die entsprechenden dynamischen Bedingungen werden später in der Kinetit betrachtet werden.

95. Der Wirkungsgrad (Güteverhältnis). Wenn irgend eine Aufsgabe auf die einsachen Beziehungen von Kraft (P) und Last (Q) zurückgeführt werden kann, wie es z. B. bei der schiefen Ebene der Fall ist, so pslegt man die Behandlung der entsprechenden maschinellen Einrichtung (Getriebe) bei Berücksichtigung der Reibung zu vergleichen mit der Behandlung bei Vernachlässigung der Reibung.

Bei der aufwärts gerichteten Bewegung auf der schiefen Ebene ver= mindert die Reibung die Wirkung der Kraft P, sie tritt als Widerstand auf, bei der abwärts gerichteten Bewegung auf der schiefen Ebene vermehrt die Reibung die Wirkung der Kraft P, sie tritt als fördernde Kraft auf.

Leiftet [P] die Arbeit Pp, mährend von [Q] die Arbeit Qq vollzogen wird, so ist, salls die Reibung als Widerstand wirkt,

$$Pp = Qq + \mathfrak{A}_{\mathfrak{R}}$$

wobei Un die Arbeit der Reibung bezeichnet.

Man nennt in biesem Falle (Reibung als Widerstand)

$$\eta = \frac{Qq}{Pp} = \frac{\text{Nukarbeit}}{\text{Gesamtarbeit}} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 167$$

ben Wirtungsgrad (Buteverhaltnis) bes betreffenben Getriebes.

Bezeichnet man für ein gegebenes Q burch  $P_0$  die Kraft, welche bei Bernachlässigung der Reibung für das Gleichgewicht erforderlich wäre, so hätte man

$$P_0 p = Qq$$
 und  $(P - P_0)p = \mathfrak{A}_{\mathfrak{R}}$ .

Demnach gilt auch

$$\eta = \frac{Qq}{Pp} = \frac{P_0 p}{Pp} = \frac{P_0}{P} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 168)$$

Bezeichnet man für ein gegebenes P durch  $Q_0$  die Last, welche bei Bernachlässigung der Reibung für das Gleichgewicht ersorberlich wäre, so hätte man

$$Pp = Q_0 q$$
 und  $(Q_0 - Q)q = \mathfrak{A}_R$ .

Demnach ailt auch

Das Verhältnis von  $\mathfrak{A}_{\aleph}$  und Qq bezeichnet man als "verhältnismäßigen Arbeitsverluft"  $\mathfrak{B}$ , so daß

$$\mathfrak{B} = \frac{\mathfrak{A}_{\mathfrak{R}}}{Qq} = \frac{Pp - Qq}{Qq} = \frac{Pp}{Qq} - 1 = \frac{1}{\eta} - 1$$

und

$$\eta = \frac{1}{1+\mathfrak{B}}$$

gilt.

Geht das Getriebe rūdwärts, so daß die Reibung in Bezug auf die bisher betrachtete Kraft [P] fördernd wirkt, so gelten für  $\eta$  dieselben Bestimmungen, falls man jett [P] als Last und [Q] als Kraft aufsaßt.

Ist  $\eta$  für den Rūdwärtsgang negativ (oder Rull), so heißt das Getriebe selbsthemmend oder selbstsperrend, weil dann die Rūdwärtsbewegung nicht von selbst eintreten kann, sondern noch eine Krast ersordert, welche der bisher betrachteten [P] entgegenwirkt.

Kann man ein Getriebe in einzelne Getriebe zerlegen, für welche ber Wirkungsgrad bezw.  $\eta_1, \eta_2, \ldots, \eta_n$  ist, so gilt für das ganze Getriebe

$$\eta = \eta_1 \cdot \eta_2 \dots \eta_n \quad \dots \quad 170$$

Als Beispiel für diese Erklärungen betrachten wir die schiefe Ebene für eine Last [Q], welche durch [P] parallel zur Ebene bewegt werden soll. Für die Bewegung auswärts (vergl. S. 541) ist

$$P = rac{Q \sin{(lpha + arphi)}}{\cos{arphi}}$$
 and  $P_0 = Q \sin{lpha}$ ,

alfo

$$\eta = \frac{P_0}{P} = \frac{\sin\alpha \cos\varphi}{\sin(\alpha + \varphi)} = \frac{1}{1 + \cot\alpha \cdot \lg\varphi}.$$

Für die Bewegung abwärts (vergl. S. 541) ift

$$P = \frac{Q \sin{(\alpha - \varphi)}}{\cos{\varphi}}$$
 und  $P_0 = Q \sin{\alpha}$ ,

also für [P] als Last und [Q] als Kraft

$$\eta' = \frac{P}{P_0} = \frac{\sin{(\alpha - \varphi)}}{\sin{\alpha} \cos{\varphi}} = 1 - \cot{\alpha} \cdot tg \, \varphi.$$

Das Getriebe ist selbsthemmend für  $\eta' \leq 0$ , d. h. für  $\alpha \leq \varphi$ . Ist der Winkel  $\alpha$  der schiefen Ebene kleiner als der Keibungswinkel  $\varphi$ , so muß die nach oben wirkende Kraft [P] nicht nur verschwinden, sondern sogar durch eine, nach unten wirkende Kraft von entgegengesetzer Kichtung ersetzt werden, salls Kückwärtsbewegung eintreten soll.

Ebenso stellt der Borgang des Rageleinschlagens ein selbsthemmendes Getriebe dar, da eine dem Einschlagen entgegengesetze Kraft zum Ausziehen des Nagels verwendet werden muß.

## Anwendungen der Lehre von den Reibungen.

1. Reibungshülsen und Reibungsringe. Soll an einer Saule AB eine Last Q burch Reibung befestigt werben, so schiebt man über die Saule

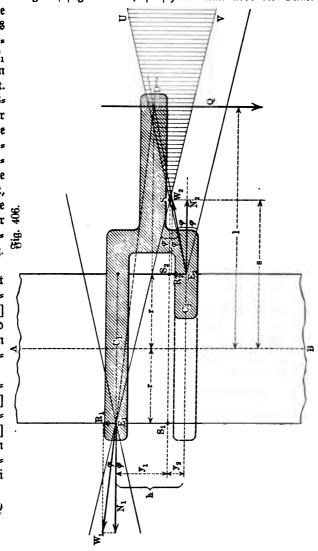
eine Reibungshülse  $C_1 D C_2$ , welche aus zwei miteinander versbundenen Ringen  $C_1$  und  $C_2$  und einem Şebelarn D besteht.

Die Berührungs= punkte  $E_1$  und  $E_2$  der beiden Ringe, welche nur soweit voll auß= geführt zu sein brau= chen, als es diese Berührung erfordert, liegen mit der Achse des Hebels D in einer Bertikalebene der Säu= lenachse (vergl. Fig.

Bei Gleichgewicht müssen die Widerstände  $[W_1]$  und  $[W_2]$  von  $E_1$  und  $E_2$  und [Q] dem Sage von den drei Kräften entsprechen.

Da die Widersftände  $[W_1]$  und  $[W_2]$  aus den Rormalreatstionen  $[N_1]$  und  $[N_2]$  und den Reibungen  $[R_1]$  und  $[R_2]$  erwachsen, so gilt bei Gleichgewicht

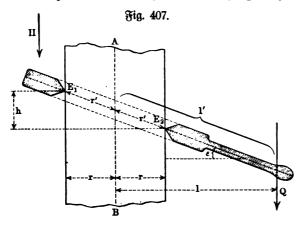
1)  $R_1 + R_2 = Q$  in der Bertikalen,



2)  $N_1 = N_2$  in der Horizontalen,

3) 
$$+ Q(l-r) + R_1 2r - N_1 h = 0$$
 für  $E_2$  als Drehpunkt.

Dabei haben  $R_1$  und  $R_2$  je nach der Entwidelung der Reibung bezw. die Grenzwerte 0 und  $fN_1$  und 0 und  $fN_2$ , während die Gesamtwiderstände



 $[W_1]$  und  $[W_2]$  jedensfalls innerhalb der Reibungstegel von  $E_1$  und  $E_2$  liegen.

In Fig. 406 ift D als Schnittpunkt von  $W_1$ ,  $W_2$  und Q angenommen.

Das gemeinsame Gebiet beider Reibungstegel ist durch USV bezeichnet, und demnach muß der Arm l für Q so gewählt werden, daß Q innerhalb dieses Gebietes liegt.

Hat S ben Abstand s von der Säulenachse, so ist

$$E_2 S_2 = S_2 S$$
.  $tg \varphi$  oder  $y_2 = (s - r) tg \varphi$ 

unb

$$E_1S_1 = S_1S$$
 .  $tg \varphi$  ober  $y_1 = (s + r) tg \varphi$ ,

b. h. man hat

$$h = y_1 + y_2 = 2 \operatorname{stg} \varphi$$
 und  $s = \frac{1}{2} h \cot \varphi = \frac{h}{2f}$ .

Die Bedingung des Gleichgewichtes ift also hier

$$l \geq \frac{h}{2f}$$

wobei zu bemerken ist, daß diese Bedingung von Q und r unabhängig ist. Bei voller Entwidelung der Reibung ist.  $R_1=fN_1$  und  $R_2=fN_2$ , so daß dann also gilt

$$N_1=N_2=rac{Q}{2f}$$
 und  $R_1=R_2=rac{Q}{2}$  .

In diesem Falle liefert Gleichung 3)

$$l-\frac{h}{2f}=0,$$

b. h. für gegebene Werte von r und h muß  $l=\frac{h}{2f}$  sein. Hührt man  $tg\ \varepsilon=\frac{h}{2\,r}$  ein, so ist  $tg\ \varepsilon=\frac{l}{r}\cdot f$ .

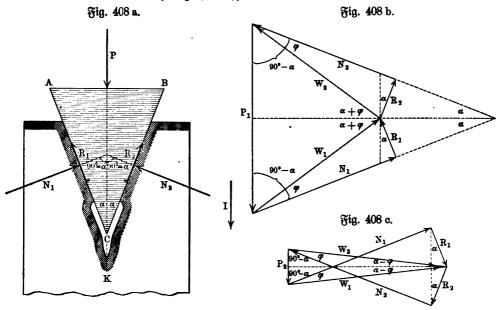
Dieselben Beziehungen gelten auch für den einfachen Reibungsring (Sa= labinsche Einklinkung), gemäß Fig. 407.

Bei voller Entwickelung der Reibung ist hier, da  $\frac{l'}{r'}=rac{l}{r}$  ist,

$$tg \ \varepsilon = \frac{l'}{r'} \cdot f = \frac{h}{2 \ r}$$

Man hat also z. B. für gegebene Werte von r und r', aus denen der Wert von h folgt,  $l'=\frac{h}{2\,f}\cdot\frac{r'}{r}\cdot$ 

2. Keile. Bei einem symmetrischen Keile, wie er z. B. zum Spalten von Holzblöcken benutzt wird, tritt-Gleichgewicht ein, wenn die Kraft P, welche auf den Kücken AB des Keiles wirkt, die Widerstände des Körpers K, mit dem der Keil in Berührung ist, aushebt.



In Fig.  $408\,\mathrm{a}$  find die Reibungen  $[R_1]$  und  $[R_2]$  so eingezeichnet, wie sie einer Bewegung des Keiles im Sinne von Pfeil I entsprechen. Ist in diesem Falle  $N_1=N_2=N$  und auch  $R_1=R_2=R=fN$ , so stellt Fig.  $408\,\mathrm{b}$  die entsprechenden Beziehungen dar für das Gleichgewicht der Kräfte. Gemäß diesen ist

$$P_1 = 2 N \cos(90^{\circ} - \alpha) + 2 f N \cos \alpha$$
.

Für  $f = tg \varphi$  hat man also

$$P_1 = \frac{2 N \sin{(\alpha + \varphi)}}{\cos{\varphi}},$$

b. h.

$$N=rac{P_1\cosarphi}{2\sin{(lpha+arphi)}}$$
 und  $R=fN=rac{P_1\sinarphi}{2\sin{(lpha+arphi)}}$ 

Für die Gesamtwiderstände vom Werte W gilt noch

$$P_1 = 2 W \cdot \sin{(\alpha + \varphi)},$$

d. h.

$$W = \frac{P_1}{2\sin\left(\alpha + \varphi\right)}.$$

Für die Bewegung des Keiles, welche dem Gegensinne von Pfeil I entspricht, sind die Pfeile von  $[R_1]$  und  $[R_2]$  in Fig. 408 a umzukehren. Unter den oben angegebenen Bedingungen gilt dann, gemäß Fig. 408 c (a. v.  $\mathfrak{S}$ .)

$$P_{2}=rac{2\,N\,.\,\sin{(lpha\,-\,\phi)}}{\cos{\phi}}$$
 und  $N=rac{P_{2}\cos{\phi}}{2\,\sin{(lpha\,-\,\phi)}}$ 

unb

$$R = fN = \frac{P_2 \sin \varphi}{2 \sin (\alpha - \varphi)}$$
 und  $W = \frac{P_2}{2 \sin (\alpha - \varphi)}$ .

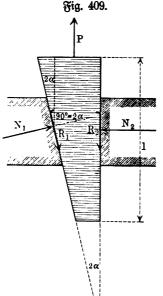
 $P_1$  entspricht einer gleichförmigen Bewegung des Keils im Sinne von Pfeil I,  $P_2$  entspricht einer gleichförmigen Bewegung des Keils im umgestehrten Sinne (II), so daß für die Ruhe des Keils eine Kraft P erforderlich ift, für welche

$$P_1 > P > P_2$$

gilt. Dabei darf  $\varphi$  als Reibungswinkel der Ruhe eingeführt werden.

Faßt man  $[N_1]$  und  $[N_2]$  als die Last auf, welche der Kraft P entspricht, so ist in dem Falle I der Wirtungsgrad  $\eta = \frac{\sin\alpha \cdot \cos\varphi}{\sin(\alpha + \varphi)}$ , während  $\sin\alpha \cdot \cos\alpha \cdot \cos\alpha$ 

er im Falle II ist  $\eta' = \frac{\sin{(\alpha - \varphi)}}{\sin{\alpha} \cdot \cos{\varphi}}$ 



Für  $\eta' \leq 0$  tritt Selbsthemmung ein, d. h. die Bedingung ift  $\alpha < \varphi$ .

Wir betrachten ben Fall II noch etwas genauer.

Für  $\alpha = \varphi$  ist  $P_2 = 0$ , b. h. in diesem Falle bewegen die Widerstände allein den Keil gleichförmig nach oben, salls eine solche Bewegung einmal eingeleitet ist. Für  $\alpha > \varphi$  ist sür eine solche gleichförmige Bewegung der Gegendruck  $[P_2]$  ersorderlich; andernfalls springt der Keil in beschleunigter Bewegung aus dem Spalte heraus. Für  $\alpha < \varphi$  wird  $P_2$  negativ, d. h. es wirtt nach oben, so daß in diesem Falle eine gleichsörmige Bewegung nur zu stande kommt, wenn eine Kraft vom Werte  $P_2$  nach oben wirkt; andernsalls bleibt der Keil im Spalte sitzen.

Treibt man ben Keil durch Schläge ein, fo soll er im allgemeinen zwischen je zwei Schlägen von selbst sitzen bleiben, d. h. selbstsperrend sein; die Bedingung dafür ist  $\alpha < \varphi$ , d. h. der halbe Keilwinkel muß Kleiner gehalten werden

als der Reibungswinkel. Dieselbe Bedingung gilt für Besestigungskeile. Soll der Keil zurückspringen, wie es bei gewissen Keilpressen der Fall ist, so muß  $\alpha > \varphi$  sein.

Man unterscheibet die Keile in stumpse und in spize Keile, je nachdem  $\alpha > \varphi$  ober  $\alpha < \varphi$  ist; diese Unterscheidung hat nur Sinn in Bezug auf

einen bestimmten Wert von f bezw.  $\varphi$ .

Befestigungskeile werden meist unsymmetrisch konstruiert, als Prismen mit einem (abgestumpften) rechtwinkeligen Dreiecke als Grundsläche, wie es Fig. 409 zeigt. Hier ist

- 1)  $R_1 \cos 2\alpha + R_2 = P + N_1 \cos (90^\circ 2\alpha)$ ,
- 2)  $N_1 \sin(90^{\circ} 2\alpha) + R_1 \sin 2\alpha = N_2$ .

Für  $R_1 = fN_1$  und  $R_2 = fN_2$  folgt auß 2)

$$N_1 \cos(\varphi - 2\alpha) = N_2 \cos \varphi$$
.

Des weiteren folgt aus 1)

$$P = N_2 [tg(\varphi - 2\alpha) + tg\varphi].$$

Für  $\varphi = -(\varphi - 2\alpha)$ , d. h. für  $\varphi = \alpha$  hat man P = 0, so daß die Bedingung für ein positives P ist

$$\alpha < \varphi$$
.

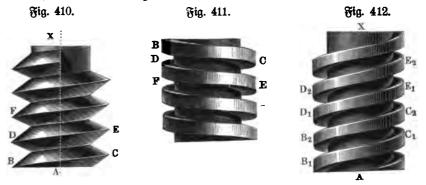
Führt man  $tg\ 2\alpha=\frac{m}{l}$  ein, so ist  $2\alpha$  burch das Berhältnis m:l bestimmt. Für m:l=1:10 ist  $tg\ 2\alpha=0.1$  und  $2\alpha=5^{\circ}\ 42'\ 38''$ , sür m:l=1:20 ist  $tg\ 2\alpha=0.05$  und  $2\alpha=2^{\circ}\ 51'\ 45''$ . Für f=0.16 bezw.  $\varphi=9^{\circ}\ 5'\ 25''$  ist P in diesen Fällen  $0.22\ N_2$  bezw.  $0.27\ N_2$ , d. h. bei einem Drucke  $N_2$  bedarf man der Krast  $0.22\ N_2$  bezw.  $0.27\ N_2$  zum Herausziehen des Keiles.

3. Die Schrauben. Wenn ein bestimmter Punkt einer ebenen Figur auf einer gemeinen Schraubenlinie (vergl. S. 119) so geführt wird, daß die Ebene der Figur stets durch die Achse des, zur Schraubenlinie gehörigen Cylinders geht und daß sich die Figur selbst in der damit bestimmten (sich brehenden) Ebene nur verschiebt, so entsteht ein Schraubengewinde, welches im Berein mit dem Cylinder (Kern) eine Schraubensprindel genannt wird. Der zugehörige Hohlkörper heißt Schraubenmutter. Als erzeugende Figuren werden in der Technik hauptsächlich Rechtecke (Quadrate) und gleichschenkeslige Dreiecke benutzt, von denen stets eine Seite bezw. die Basis im Cylindermantel liegt; erstere geben die flachgängigen, letztere die schrauben. Außerdem sind auch noch Trapezgewinde und Rundgewinde im Gebrauche.

Steigt bas Gewinde von links nach rechts auf, so heißt die Schraube rechtsgängig, anderenfalls linksgängig; zur Verwendung gelangen meist rechtsgängige Schrauben. Fig. 410 (a. f. S.) stellt eine scharsgängige Schraube dar, welche überdies rechtsgängig ist, Fig. 411 (a. f. S.) eine flachgängige Schraube, welche linksgängig ist. Bei verhältnismäßig großer Ganghöhe legt man mehrere Gewinde um denselben Kern, wobei n=sache Schrauben

entstehen; Fig. 412 stellt eine zweisache Schraube dar. Solche Schrauben werden nicht als Besestigungsschrauben verwandt, wohl aber bei bestimmten Getrieben.

Hat der Cylinder (Kern) der Spindel den Radius  $r_2$ , während der größte Achsenabstand von Punkten des Gewindes  $r_1$  beträgt, so wird  $\dot{r_1} - r_2$  die Tiese des Gewindes genannt.



Bei der Schraubung beschreiben (vergl. S. 119 u. S. 120) alle Punkte P des beweglichen Körpers Schraubenlinien von gleicher Ganghöhe (h), deren Neigungswinkel (a) von den Achsenabständen (r) der Punkte P abhängen und zwar ist  $tg\,\alpha = \frac{h}{2\,r\,\pi}$ .

Die Schraubenlinie, welche zu bem mittleren Radius  $r_{\rm m}=\frac{r_1+r_2}{2}$  geshört, wird besonders hervorgehoben als "Mittlere Schraubenlinie"; ihre Reigung mag  $\alpha_{\rm m}$  heißen.

Solange man von der Reibung absieht, ist die Theorie der Schraube leicht zu geben. Soll eine an der vertikal gestellten Schraube hängende Last, welche einschließlich des Schraubengewichtes den Wert Q hat, durch ein Krastzmoment Mo bei selsstehender Wutter gleichsörmig emporgeschraubt werden, so solgt (vergl. S. 491) nach dem Principe der virtuellen Berrückungen

$$Qh = 2\pi \cdot Mo$$
.

Dieser Gleichung läßt sich noch eine besondere Deutung geben, wenn man sie auf eine bestimmte Schraubenlinie vom Radius r und der Neigung  $\alpha$  bezieht. Setzt man  $h=2\,r\pi$ .  $tg\,\alpha$  und stellt man Mo durch eine Kraft P dar, welche am Arme r wirkt, so geht obige Gleichung über in

$$P = Q \cdot tg \alpha$$
.

Diese Gleichung entspricht einer schiefen Ebene von der Reigung  $\alpha$ , auf welcher eine Last Q durch eine wagerechte Krast P im Gleichgewichte gehalten wird. Es ist also erlaubt, sich dei der Schraube die wirkenden Kräste in irgend einer Schraubenlinie vereinigt zu denken, und diese gemäß Fig. 413 in eine Ebene abzurollen, solange die Reibung nicht in Frage kommt (K=P) und G=Q.

Wäre diese Beranschaulichung auch bei Berücksichtigung der Reibung erstaubt, so ergäben sich dafür ohne weiteres für f=tg  $\varphi$  die Gleichungen

$$P = Q \cdot tg(\alpha \pm \varphi),$$

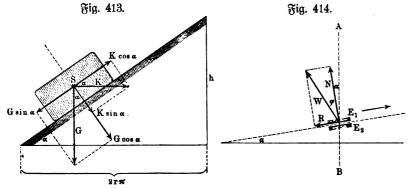
je nachdem die Last gleichförmig emporgezogen (+) oder gleichsörmig absgelassen (—) werden soll.

Multipliziert man diese Gleichungen mit r, so entsteht

$$P \cdot r = Mo = Q \cdot r \cdot tg(\alpha \pm \varphi).$$

Da in dieser Gleichung r und  $\alpha$  nicht wieder durch h erset werden können, wie in der Gleichung  $P=Q\cdot tg$   $\alpha$  bezw.  $Pr=Mo=Q\cdot r\cdot tg$   $\alpha$ , so muß jest eine bestimmte Schraubenlinie für die Beranschaulichung gewählt werden, salls diese überhaupt zulässig ist.

Für die flachgängige Schraube ist nun diese Beranschaulichung thats sächlich erlaubt, wie die folgende Betrachtung zeigt. Wegen der Gleichmäßigs



teit der ganzen Konstruktion in Bezug auf die Achse ist es zunächst zulässig, sich die wirkenden Kräfte in irgend einer Schraubenlinie vereinigt zu denken. Denkt man diese auf der unteren Fläche der Spindel und zugleich auf der oberen Fläche der Mutter verzeichnet, weil in dieser Fläche dei senkrechter Stellung der Achse die Angriffspunkte von Kormaldruck und Reibung liegen, so gilt für zwei sich berührende Elemente  $E_1$  und  $E_2$  von Spindel und Mutter die Darstellung der Fig. 414, salls es sich um eine auswärts gerichtete Bewegung der Spindel gegen die sesse Mutter handelt.

Der Gesamtwiderstand Wliesert eine Komponente vom Werte  $W\cos(\alpha+\varphi)$  in Richtung der vertikalen Achse BA und eine Komponente senkrecht dazu vom Werte  $W\sin(\alpha+\varphi)$ . Da die Gesamtheit der vertikalen Komponenten das Gewicht Q aushebt, so gilt für die Kraft in der Richtung der Schraubenachse

$$Q = \Sigma W \cos(\alpha + \varphi) = \cos(\alpha + \varphi) \Sigma W.$$

Da die Gesamtheit der horizontalen Komponenten die Momente liesert, welche mit Mo im Gleichgewichte stehen, so gilt serner für die Drehung um die Schraubenachse

$$Mo = \Sigma r \cdot W \sin(\alpha + \varphi) = r \cdot \sin(\alpha + \varphi) \Sigma W$$

Durch Division beiber Gleichungen ergiebt sich

$$Mo = Qrtg(\alpha + \varphi).$$

Für die abwärts gerichtete Bewegung folgt ebenso

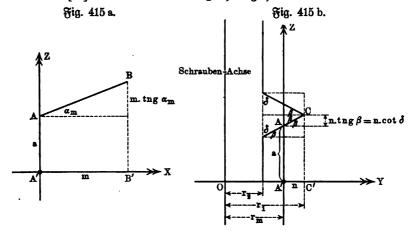
$$Mo = Qrtg(\alpha - \varphi).$$

Die Erfahrung lehrt, baß man sich die Wiberstände auf der mittleren Schraubenlinie vereinigt denten dars, so daß in der entwidelten Formel  $r=r_{\rm m}=\frac{r_1\,+\,r_2}{2}$  zu segen ist.

Man hat alfo für die flachgangige Schraube die Formel

für  $tg \varphi = f$ .

Für die scharfgängige Schraube ist eine ähnliche Beranschaulichung zunächst nicht erlaubt, da hier wegen der schiefen Neigung der  $E_1$  und  $E_2$  entsprechenden Tangentialebene der Schraubenfläche gegen die Achse der Normalbruck [N] aus der Ebene der Zeichnung heraustritt.

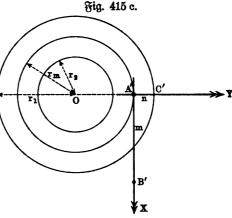


Um eine entsprechende Gleichung für die scharfgängige Schraube abzusleiten, benken wir wieder die Mutter mit vertikaler Achse befestigt, während die Spindel, die einschließlich ihres Gewichtes die Belastung Q tragen mag, hinaufgeschraubt werden soll. Außerdem nehmen wir ersahrungsgemäß an, daß sich die Widerstände auch hier in der mittleren Schraubenlinie  $\left(r_m = \frac{r_1 + r_2}{2}\right)$  vereinigt denken lassen.

In einem Punkte A ber mittleren Schraubenlinie legen wir an diese eine Tangente AB, und außerdem durch A einen Achsenschnitt, der das Gewinde in der Geraden AC schneidet. Die Tangentialebene der Schraubenssläche in A geht dann durch die drei Punkte A, B, C. Nehmen wir die Projektion A' von A zum Ansangspunkte eines rechtwinkeligen Kreuzes und zwar die X-Achse als Tangente an dem Cylinder der mittleren Schraubenslinie im Sinne von deren Steigung, die Y-Achse senkrecht dazu nach außen

gerichtet, und die Z-Achse nach oben verlaufend, so stellen die Fig. 415 a, b, c die damit gewonnenen Beziehungen in den drei Achsenebenen dar. Die Ror=

male der Schraubenfläche in A, welche in A auf der Ebene ABC senkrecht steht, soll in ihrer Rich= dem Normaldrucke ent= sprechen, welchen die Mutter auf die Spindel ausübt. Bildet diese Normale mit den Achsen die Wintel  $\lambda$ ,  $\mu$ ,  $\nu$ , so lassen sich die entsprechenden Cofinus durch eine stereometrische Betrachtung ober durch Verwendung sphärischer Tri= gonometrie leicht bestimmen. Statt dessen kann man auch folgender= maßen schließen. Da die Nor= male auf AB sentrecht steht und



ba AB mit den Achsen bezw. die Winkel  $\alpha_m$ , 90°, 90° —  $\alpha_m$  bildet, so gilt nach Formel 11

$$0 = \cos \lambda \cdot \cos \alpha_m + \cos \nu \cdot \sin \alpha_m$$
 ober  $\cos \lambda = - tg \alpha_m \cdot \cos \nu$ .

Da die Normale auch auf AC senkrecht steht und da AC mit den Achsen bezw. die Winkel 900,  $\beta$ , 900 —  $\beta$  bildet, so gilt nach berselben Formel

$$0 = \cos \mu \cdot \cos \beta + \cos \nu \cdot \sin \beta$$
 ober  $\cos \mu = - tg \beta \cdot \cos \nu$ .

Da endlich nach Formel 7 auch

$$\cos^2 \lambda + \cos^2 \mu + \cos^2 \nu = 1$$

ift, so ift

$$\cos^2\nu\left(tg^2\,\alpha_m\,+\,tg^2\,\beta\,+\,1\right)=1,$$

 $\cos^2 v \left(tg^2 \, lpha_m \,+\, tg^2 \, eta \,+\, 1
ight) = 1,$ b. h. man hat für  $W = \sqrt{tg^2 \, lpha_m + tg^2 \, eta + 1}$  die Beziehung  $\cos v = \pm \, \frac{1}{W} \cdot$ 

Da nach unseren Festsetzungen der Winkel zwischen der Normalen und der Z-Achse spig ist, so gilt

$$\cos v = + \frac{1}{W}$$

und demnach

$$\cos \lambda = -\frac{tg \, \alpha_m}{W} \quad \text{und} \quad \cos \mu = -\frac{tg \, \beta}{W}$$

Dieselben Beziehungen gewinnt man endlich auch, wenn man die Gleichung für die Ebene aufstellt, welche durch die drei Punkte A = (0; 0; a),  $B = (m; 0; a + m \cdot tg \alpha_m), C = (0; n; a + n tg \beta)$  geht. Man erhält zunächst als Gleichung

$$-tg\,\alpha_m\cdot x-tg\,\beta\cdot y+z-a=0$$

und für beren Normalform, falls man wieder W einführt,

$$-\frac{tg\,\alpha_m}{W}\cdot x - \frac{tg\,\beta}{W}\cdot y + \frac{1}{W}\cdot z - \frac{a}{W} = 0.$$

Demnach sind  $-\frac{tg\,\alpha_m}{W}$ ,  $-\frac{tg\,\beta}{W}$ ,  $+\frac{1}{W}$  die Cosinus der Winkel, welche die Normale aus A' auf diese Ebene mit den Achsen bilbet. Da diese Ebene die betrachtete Tangentialebene ist und da die Normale aus A' in ihrer Richtung mit der vorher betrachteten Normalen übereinstimmt, so sind die gesfundenen Größen wieder bezw.  $\cos\lambda$ ,  $\cos\mu$ ,  $\cos\nu$ .

Berlegt man nun den Normaldruck [N], welches von der Mutter auf die Spindel ausgeht, nach den Achsen, so haben dessen Komponenten folgende Werte

$$-\frac{tg \, \alpha_{m}}{W} \cdot N, \quad -\frac{tg \, \beta}{W} \cdot N, \quad +\frac{1}{W} \cdot N.$$

Die Reibung hat bei voller Entwickelung den Wert fN und fällt beim Auswärtsschrauben der Spindel in die Richtung BA, so daß ihre Kompoenenten nach den Achsen sind

$$-\cos\alpha_m \cdot fN$$
, 0,  $-\sin\alpha_m \cdot f \cdot N$ .

Dehnt man die Betrachtung, welche hier für einen Punkt A der mittleren Schraubenlinie durchgeführt wurde, auf alle Punkte dieser Linie auß, wobei  $\Sigma N$  statt N und  $f\Sigma N$  statt fN auftritt, so gilt sür daß Gleichgewicht der auswärts gerichteten Bewegung, welche durch ein Moment Mo hervorsgebracht wird:

a) für die Richtung der Schraubenachse

$$-Q + \frac{1}{W} \cdot \Sigma N - \sin \alpha_m \cdot f \cdot \Sigma N = 0,$$

d. h.

$$\Sigma N = Q \cdot \frac{W}{1 - f \sin \alpha_m \cdot W},$$

b) für die Drehung um die Schraubenachse

$$Mo - r_m \cdot \frac{tg \, \alpha_m}{W} \, \Sigma \, \dot{N} - r_m \cdot \cos \alpha_m \cdot f \cdot \Sigma \, N = 0,$$

d. h.

$$Mo = r_m \sum N \cdot \frac{tg \, \alpha_m + f \cos \alpha_m \cdot W}{W}.$$

Aus a) und b) folgt

$$Mo = r_m Q \cdot \frac{tg \, \alpha_m + f \cos \alpha_m \cdot W}{1 - f \sin \alpha_m \cdot W}$$
 für  $W = \sqrt{tg^2 \, \alpha_m + tg^2 \, \beta + 1}$ .

Sett man  $f \cos \alpha_m$ .  $W = tg \psi$ , so erhält man

$$Mo = r_m Q \cdot \frac{tg \alpha_m + tg \psi}{1 - tg \alpha_m \cdot tg \psi} = r_m Q \cdot tg (\alpha_m + \psi).$$

Da  $\alpha_m$  meist ein kleiner Winkel ist, so kann man in W meist  $tg^2\alpha_m$  gegen  $1+tg^2\beta$  vernachlässigen, so daß  $W\sim \sqrt{tg^2\beta+1}$  ober  $W\sim \frac{1}{\cos\beta}$  ist. Man hat dann  $tg\,\psi=\frac{f\cos\alpha_m}{\cos\beta}$  ober, wenn man  $\beta$  durch  $\delta$  (vergl.

Fig. 415 b) ersett,  $tg\,\psi=\frac{f\cos\alpha_{\rm m}}{\sin\delta}$ . Da  $\cos\alpha_{\rm m}\sim 1$  für sehr kleine Winkel, so ist in diesem Falle  $tg\,\psi=\frac{f}{\sin\delta}$  der Reibungskoefficient für eine Keilnute (vergl. S. 541), d. h. man kann die schraube, in welche eine Keilnute von der Offnung  $2\,\delta$  eingestemmt ist.

Die Beranschaulichung burch die schiefe Ebene ist also auch hier erlaubt, falls man  $\psi$  je nach dem Grade der Genauigkeit, welchen man erreichen will, durch eine der obigen Formeln bestimmt.

Für die abwärts gerichtete Bewegung gilt ebenso

$$Mo = Q r_m tg (\alpha_m - \psi).$$

Für die scharfgangige Schraube gilt bemnach die Formel

Das gleichschenkelige Dreieck, welches bem Gewinde der scharsgängigen Schraube zu Grunde liegt, wird in Deutschland (metrisches Gewinde) gemäß Fig. 416 einem Quadrate eingezeichnet, so daß  $2\beta = 53$ ° 8' ist.

Für das Withworth-Gewinde (England) ist  $2\beta = 55^{\circ}$ , für das Sellers-Gewinde (Amerika) ist  $2\beta = 60^{\circ}$ . Die scharfe Kante wird sowohl an der Spize als im Grunde abgeflacht, beim metrischen Gewinde je um  $\frac{1}{8}h$ .

Giebt man dem Momente Mo den Nadius der mitteleren Schraubenlinie  $r_m$  als Arm, so daß eine Kraft P am Arme  $r_m$  der Gleichung  $Pr_m = Mo$  entspricht, so heerhalt man für die gleichsormigen Bewegungen der flachsgängigen Schraube

$$P = Q \cdot tg(\alpha_m \pm \varphi) \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 173)$$

und für die gleichförmigen Bewegungen ber scharfgängigen Schraube

$$P = Q \cdot tg(\alpha_m \pm \psi) \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 174)$$

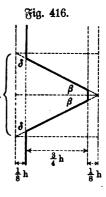
Der Wirkungsgrad ist für die Bewegung aufwärts

$$\eta = \frac{tg \, \alpha_m}{tg \, (\alpha_m + \varphi)}$$
 begiv.  $\frac{tg \, \alpha_m}{tg \, (\alpha_m + \psi)}$ 

und für die Bewegung abwärts

$$\eta' = rac{tg\left(lpha_m - \phi
ight)}{tg\left(lpha_m
ight)}$$
 beam.  $rac{tg\left(lpha_m - \psi
ight)}{tg\left(lpha_m
ight)}.$ 

Die Ruhe der Schraube ist bedingt durch die Beziehungen Bernide, Dechanit. I.



bezw. 
$$\frac{Qtg(\alpha_m - \varphi) < P < Q/g(\alpha_m + \varphi)}{Q \cdot tg(\alpha_m - \psi) < P < Qtg(\alpha_m + \psi)} \cdot \cdot \cdot \cdot 175)$$

Selbsthemmung tritt ein für  $\alpha_m < \varphi$  bezw.  $\alpha_m < \psi$ .

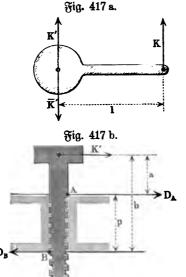
Die Reibungen an der flachgängigen und an der scharfgängigen Schraube werden bezw. bestimmt durch  $tg \varphi = f$  und  $tg \psi = f \cos \alpha_m \sqrt{tg^2 \alpha_m + tg^2 \beta + 1}$ . Für  $\varphi = \psi$  hätte man die Gleichung

 $\cos \alpha_m \sqrt{tg^2 \alpha_m + tg^2 \beta + 1} = 1$  ober  $\cos^2 \alpha_m (tg^2 \alpha_m + tg^2 \beta + 1) = 1$ , b. h.

$$\sin^2 \alpha_m + tg^2 \beta$$
.  $\cos^2 \alpha_m + \cos^2 \alpha_m = 1$  oder  $tg^2 \beta$ .  $\cos^2 \alpha_m = 0$ .

Diese Gleichung ist nur für  $\beta = 0$  erfüllt, d. h. die Reibung an der schraube gängigen Schraube ist niemals gleich der Reibung an der flachgängigen Schraube.

Für  $tg \psi > tg \varphi$  ergiebt sich  $tg^2 \beta \cos^2 \alpha_m > 0$ , für  $tg \psi < tg \varphi$  ergiebt sich  $tg^2 \beta \cos^2 \alpha_m < 0$ , b. h. die Reibung an der scharfgängigen



Schraube ist stets größer als bie Reibung an ber flachgangigen Schraube.

Darum werden Befestigungs=
schrauben stets als scharsgängige
Schrauben (und zwar mit Keinem Wert
von a) bestimmt, ganz abgesehen davon,
daß auch die Form dieser Schraube für
die Inanspruchnahme des zu ihr ver=
wendeten Materiales günstiger ist. Da=
gegen dient die flachgängige Schraube
im Getriebe für Übertragung von
Bewegungen, wobei die Reibung mog=
lichst gering sein soll.

Bei der flachgängigen Schraube ist außerdem allerdings noch die Reibung an der Mantelfläche zu berücksichtigen, salls die Schraube durch eine Kraft K am Arme l bewegt wird. Hier ist, wie Fig. 417 zeigt, neben Mo = Kl noch der

seitliche Horizontalbruck von [K'] zu berücksichtigen, den man sich an den Stellen A und B, b. h. oben und unten an der Mutter in die Horizontalbrucke  $[D_A]$  und  $[D_B]$  zerlegt denken kann (vergl. Fig. 417 b). Faßt man die Schraube sür diese Betrachtung als einen Cylinder vom Radius  $r_m = \frac{r_1 + r_2}{2}$  auf, so treten noch die Reibungsmomente  $D_A fr_m$  und  $D_B fr_m$  auf, deren Summe

$$(D_A + D_B)fr_m = rac{b+a}{b-a} \cdot K \cdot f \cdot r_m$$
ift, ba  $D_A = rac{b}{p} K'$  und  $D_B = a rac{K'}{p}$  ift.

Unter Berücksichtigung dieses Widerstandes ist für Gleichgewicht

$$Kl = Mo = Qr_m tg(\alpha_m \pm \varphi) + \frac{b+a}{b-a}K \cdot f \cdot r_m$$

und man hat also

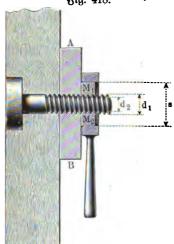
$$K = \frac{Qr_m tg(\alpha_m \pm \varphi)}{l - \frac{b+a}{b-a} \cdot f \cdot r_m}$$

Für  $l \leq \frac{b+a}{b-a} \cdot f \cdot r_m$  wird der Nenner negativ bezw. 0, d. h. es tritt Klemmung ein, so daß  $l > \frac{b+a}{b-a} \cdot f$  .  $r_m$  die Bedingung für die Bewegung ift.

Man überträgt diese Formel gelegentlich auch auf die scharfgängige Schraube, indem man  $\varphi$  durch  $\psi$  und f durch  $\frac{f}{\sin \delta}$  ersett.

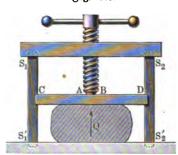
Endlich ist noch zu bemerken, daß bei dem Anbringen oder Lösen einer Besestigunsschraube noch ein Reibungsmoment in einer Ebene, senkrecht zur





Schraubenachse, zu berücksichtigen ist, 3. B. für Fig. 418 zwischen der Mutter M1 M2 und ber Platte AB. Diefes hat bei einer Pressung Q in der Rich= tung der Schraubenachse den Wert Qfr',

Fig. 419.



wobei  $r'=rac{s\,+\,d_1}{4}$  gesetzt wird, salls s die Schlüsselweite und  $d_1=2\,r_1$  der Durchmeffer in ben Spigen ift.

Entsprechende Reibungswerte treten auch in Getrieben auf für bie Berührungsfläche bes Endes einer Schraubenspindel und einer Bregplatte.

Bei der einfachen Schraubenpresse, die Fig. 419 darstellt, ist g. B. an ber Stelle AB noch die Reibung der Spindel zu berücksichtigen, welche man als Reibung eines ausgelaufenen Stutzapfens auffassen kann, fo daß ihr Moment

$$\frac{1}{9}Q \cdot f \cdot Q$$

ist, falls der Zapfenabschluß des Schraubenendes bei AB den Radius o hat. Da durch dieses Moment die Platte CD für  $CD=2\,a$  mit der Kraft

$$\frac{1}{2}Qf\cdot\frac{Q}{a}$$

gegen die Saulen  $S_1S_1'$  und  $S_2S_2'$  gedrückt wird, so entsteht an diesen die Reibung

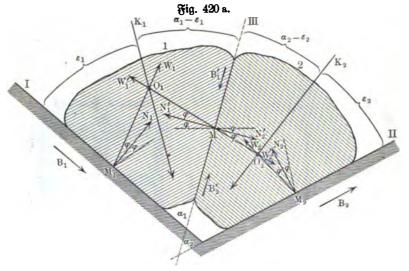
$$2\cdot \tfrac{1}{2}Qf\cdot \frac{\varrho}{a}\cdot f',$$

falls ber Reibungskoefficient für die Berührung in C und D mit f' bezeichnet wird. Man hat also hier statt Q einzuführen  $Q\left(1-ff'\frac{\varrho}{a}\right)$ , d. h. es gilt

$$Mo = Q\left(1 - ff'\frac{\varrho}{a}\right) \left[r_m tg\left(\alpha_m + \varphi\right) + \frac{1}{2}f\varrho\right].$$

Die Korrektur  $ff'\frac{\varrho}{a}$  ist bei Anwendungen zu vernachlässigen, salls nicht auch noch das Gewicht der Schraube und der Presplatte berücksichtigt wird.

4. Reilketten und Stüplinien von Gewölben. Wir betrachten jest zwei Reile, die sich einerseits gegeneinander stügen, wie es Fig. 420a zeigt,



und anderseits durch zwei feste Ebenen I und II gehalten werden. Wenn der erste Keil eine Bewegung ausführt, die dem Pfeile  $B_1$  bezw.  $B_1'$  entspricht, so ist die Bewegung des zweiten Keiles durch den Pfeil  $B_2$  bezw.  $B_2'$  bestimmt, d. h. der erste Keil treibt den zweiten vor sich her und an sich herauf.

Dieser Bewegung entsprechen die in Fig.  $420\,\mathrm{a}$  bei den Normalreaktionen  $[N_1],\ [N_2],\ [N_1],\ [N_2]$  eingezeichneten Reibungswinkel  $\varphi$ , durch welche die Richtungen der Widerstände  $[W_1],\ [W_2],\ [W_1],\ [W_2]$  bestimmt werden. Gleichzgewicht tritt ein, wenn äußere Kräste  $[K_1]$  und  $[K_2]$  bezw. durch die Schnittzpunkte  $O_1$  und  $O_2$  von  $[W_1]$  und  $[W_1]$  und von  $[W_2]$  und  $[W_2]$  gehen und

zwar so, daß die drei Kräfte in  $O_1$  und die drei Kräfte in  $O_2$  einander unter sich ausheben. Sig.  $420\,\mathrm{b}$  und Sig.  $420\,\mathrm{c}$  stellen die betreffenden Bezieshungen sür  $O_1$  und  $O_2$  dar. Wan gewinnt diese am einsachsten, wenn man sich  $[K_1]$  erst parallel zu I und dann parallel zu III gerichtet denkt und es beide Wale aus diesen Lagen in seine wirkliche Lage dreht; entsprechendes gilt sür  $[K_2]$ .

Nach bem Sage ber brei Krafte gilt bann für Sig. 420 b

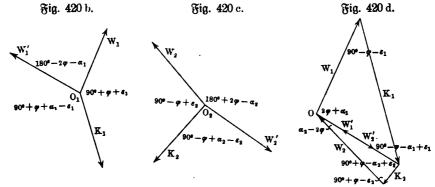
 $K_1:W_1':W_1=\sin(2\,\varphi\,+\,\alpha_1):\cos(\varphi\,+\,\epsilon_1):\cos(\varphi\,+\,\alpha_1\,-\,\epsilon_1),$  und für Fig.  $420\,\mathrm{c}$ 

$$K_2:W_2:W_2=\sin(\alpha_2-2\,\varphi):\cos(\varphi-\epsilon_2):\cos(\varphi-\alpha_2+\epsilon_2).$$

Da  $W_1'$  und  $W_2'$  nach dem Principe der Paarwirkung einander gleich sind, so ist unter anderem

1) 
$$\frac{K_1}{K_2} = \frac{\sin(\alpha_1 + 2\varphi) \cdot \cos(\epsilon_2 - \varphi)}{\cos(\epsilon_1 + \varphi) \cdot \sin(\alpha_2 - 2\varphi)} = m \cdot \cdot \cdot 176$$

Hier ist  $[K_1]$  die treibende Kraft und  $[K_2]$  der Widerstand für eine gleichsörmige Bewegung der Keilkette.



Kehrt man die Bewegungspfeile  $B_1$  u. s. w. um, so sind die Winkel  $\varphi$  auf der anderen Seite von  $[N_1]$  u. s. zu zeichnen und man erhält ebenso

2) 
$$\frac{K_2}{K_1} = \frac{\cos(\varepsilon_1 - \varphi)\sin(\alpha_2 + 2\varphi)}{\sin(\alpha_1 - 2\varphi) \cdot \cos(\varepsilon_2 + \varphi)} = \overline{m} \cdot \cdot \cdot 177$$

Hier ist  $[K_2]$  die treibende Kraft und  $[K_1]$  der Widerstand für eine gleichförmige Bewegung der Keilkette.

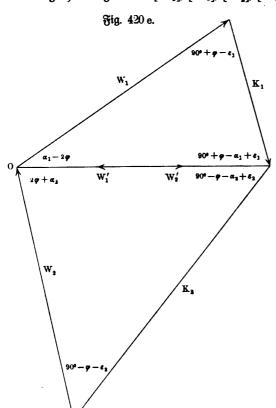
Im ersten Falle würde  $K_1=\infty$  für  $\alpha_2=2$   $\varphi$  und für  $\varepsilon_1=90^\circ-\varphi$ , weil der Nenner von  $\frac{K_1}{K_2}$  den Wert 0 erhielte. Für  $\alpha_2=2$   $\varphi$  ist  $\not\subset MOM_2=360^\circ-2$   $\varphi-(90^\circ-\varphi)-(90^\circ-\varphi)=180^\circ$ , d. h. MO und  $MO_2$  sallen in eine Gerade, so daß sich Keil 2 seststemmt. Für  $\varepsilon_1=90^\circ-\varphi$  siele  $[K_1]$  in die Richtung von  $W_1$ , so daß  $[W_1]$  überhaupt nicht austreten könnte und also eine Druckübertragung auf Keil 2 überhaupt nicht stattsindet. Im zweiten Falle gilt für  $\alpha_1=2$   $\varphi$  und  $\varepsilon_2=90^\circ-\varphi$  Entsprechendes

Schiebt man Fig. 420 b zum Kraftbreieck zusammen und ebenso Fig. 420 c, so lassen sich beide Dreiecke, da ja  $W_1' = W_2'$  ist, vereinigen, wie es Fig. 420 d (a. v. S.) zeigt. Dabei wird O der Pol sür die Darstellung des Seilecks  $M_1O_1MO_2M_2$  der Hauptfigur.

Sollen die Keile 1 und 2 in Ruhe verharren, so darf weder die erste noch die zweite Bewegung möglich sein. Auß Gleichung 1) folgt  $K_1 < mK_2$  und auß Gleichung 2) folgt  $K_2 < \overline{m}K_1$  alß Bedingung, d. h. man hat

$$m>\frac{K_1}{K_2}>\frac{1}{\overline{m}}$$

Die Reibungstegel von  $M_1$ , M und  $M_2$  bestimmen dabei das Gebiet für alle möglichen Lagen von  $[W_1]$ ,  $[W_1]$ ,  $[W_2]$ ,  $[W_2]$ , welche der Ruhe der Keile



entsprechen; innerhalb dieses Gebietes giebt es natürlich unendlich-viele Seilpolngone M101 MO2 M2, deren Greng= lagen burch Fig. 420 d, welche der Bewegung  $B_1$  2c. entspricht, und burch Sig. 420 e, welche ber entgegen= gesetten Bewegung fpricht, bestimmt find. Außer= dem ift auch für bie Lage M1, M. Mo ein großer Spiel= raum vorhanden. Selbst= verständlich muß dabei eine Drudübertragung möglich bleiben, d. h. die Seiten bes Seiled's muffen burch bie Berührungsfläche selbst gehen und nicht etwa burch beren Erweiterungen.

Die Betrachtung läßt sich ohne weiteres auf beliebig-viele Keile übertragen, indem man 3. B. zunächst die Stügsläche I durch einen britten Keil ersett, der auf einer Stürfläche I rubt u. f. f.

Ein Beispiel für eine berartige Reilkette bietet ber

Bogen eines gewöhnlichen Gewölbes, wobei man von der gegenseitigen Besfestigung der Steine durch den Mörtel absieht.

Öffnet sich die Scheitelfuge bei A nach außen, wobei sich zugleich an irgend einer Stelle P eine Juge nach innen öffnet (vergl. Jig. 421), so ist H zu groß. Um die Juge bei P zu schließen, müßte, wenn [G] das Gewicht

des Gewölbestückes zwischen A und P bezeichnet, für P als Drehpunkt sein

$$Gx > Hy$$
, b. h.  $H < G\frac{x}{y}$ .

Für Gx = Hy geht die Resultante von [H] und [G] gerade durch P, b. h. die Richtungslinie des Drudes trifft die außere Wölbungslinie, sie überschreitet diese für  $H > G\frac{x}{y}$ . Liegt A unter P, so wirken [H] und

[G] in bemselben Sinne, b. h. die Konstruktion ist in Bezug auf P sicher.

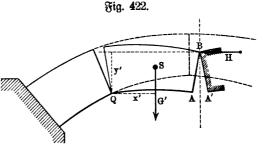
Öffnet sich die Scheitelsfuge bei B nach innen, wobei sich zugleich an irgend einer Stelle Q eine Fuge nach außen öffnet (vergl. Fig. 422), so ist H zu klein. Um die Fuge bei Q zu schließen, müßte, wenn [G'] das Gewicht des Gewölbestückes zwischen B und Q beseichnet, für Q als Drehpunkt sein Hy' > G'x',

b. h. Hy' > G'x',  $H > G'\frac{x'}{y'}.$ 

Für Hy' = Gx' geht die Resultante von [H] und [G'] gerade durch Q,  $\delta$ .  $\delta$ . die Richstungslinie des Druckes trifft die innere Wölbungsslinie, sie überschreitet diese für x'

$$H < G' \frac{x'}{y'}$$
.

Fig. 421.



als Bedingung dafür, daß kein Kippen der Gewölbesteine eintritt bezw. dafür, daß die Richtungslinie des Druckes nicht aus der Wölbung heraustritt.

Handelt es sich 3. B. um ein scheitrechtes Gewölbe, so ist für irgend eine Fuge QP für Q als Drehpunkt  $[H_Q]$  und für P als Drehpunkt  $[H_P]$  zu benutzen. Bergl. Fig. 423 (a. f. S.).

Für P als Drehpunkt wird, da A unterhalb von P liegt, das Moment Gx durch  $H_P$ . y stets unterstügt, so daß für H hier überhaupt keine obere Grenze  $H_1$  existiert.

Für die untere Grenze H, ist Q als Drehpunkt zu nehmen, und man hat

$$G'\frac{x'}{y'}=G'\cdot\frac{AQ-m}{d}.$$

Für AQ = s und  $\angle PQA' = \varepsilon$  ist  $BP = s + d \cot \varepsilon$ , so daß

$$m = \frac{1}{3} \frac{3z^2 + 3dz \cot \varepsilon + d^2 \cot^2 \varepsilon}{2z + d \cot \varepsilon}$$

ift (vergl. S. 459).

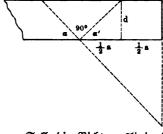
Für eine Ausbehnung l bes Gewölbes, sentrecht zur Ebene der Zeich= nung, ist

$$G' = \frac{1}{2}\delta \cdot l \cdot d(2z + d\cot \varepsilon),$$

falls das specifische Gewicht des Materials mit d bezeichnet wird. Man hat also

$$\frac{G'x'}{y'} = \frac{1}{6}\delta \cdot l \cdot (3z^2 - d^2\cot^2\epsilon).$$





Soll die Richtungslinie des Druckes senkrecht zu den Fugen verlausen, so müssen diese alle durch eine Gerade gehen, senkrecht zur Ebene der Zeichnung in M.

In diesem Falle ist  $AM = a t g \alpha = s t g \varepsilon$  und man hat

$$\frac{G'x'}{y'}=rac{1}{6}\delta$$
.  $l$ .  $z^2\Big(3-rac{d^2}{a^2}\cot^2lpha\Big)$ 

ober

$$rac{G'x'}{y'}=rac{1}{9}\delta$$
.  $l$ .  $a^2\cot^2arepsilon\left(3tg^2lpha-rac{d^2}{a^2}
ight)$ .

Für das Maximum  $H_2$  von  $\frac{G'x'}{y'}$  gilt dann  $H>H_2$ . Dieses Maximum tritt ein für den größten Wert von  $\cot \varepsilon$  bezw. für den kleinsten Wert von  $\varepsilon$ , d. h. für  $\alpha$ .

Man hat also

$$H_{2}=rac{1}{6}\delta$$
 ,  $l$  ,  $a^{2}\Big(3-rac{d^{2}}{a^{2}}\cot^{2}lpha\Big)$ 

Da die Richtungslinie des Drucks sentrecht zu den Fugen stehen soll, so heben sich die Komponenten von [H] und [G'], welche der Fuge PQ parallel sind, auf, d. h. es ist  $H\cos\varepsilon=G'\sin\varepsilon$  oder  $H=G'tg\varepsilon$ .

Für  $\varepsilon = \alpha$  gilt also

G' 
$$tg\,lpha>rac{1}{6}\,\delta$$
 .  $l$  .  $a^2\Big(3-rac{d^2}{a^2}\cot^2lpha\Big)$ 

und es ist dabei

$$G' = \frac{1}{2}\delta \cdot l \cdot d(2a + d\cot \alpha)$$

Daraus folgt

$$\cot \alpha^3 - 3\left[\left(\frac{a}{d}\right)^2 - 1\right]\cot \alpha + 6\frac{a}{d} > 0.$$

Bei gegebenen Werten von a und d ist also  $\alpha$  gemäß dieser Ungleichung zu bestimmen. Man genügt ihr z. B. durch  $\cot \alpha = \frac{2d}{a}$  gemäß Fig. 423 b, in welcher  $\cot \alpha = tg \alpha' = \frac{2d}{a}$  ist. Durch  $\alpha$  gewinnt man Punkt M und damit die Richtung jeder beliebigen Fuge PQ.

Da die Richtungslinie des Druckes auf den Fugen senkrecht steht, so könnte der Reibungskegel in jedem Stützpunkt die Öffnung 0 haben, d. h. die Steine könnten hier absolut glatt sein. Dies solgt auch aus den im Einsgange dieser Nummer entwickelten Formeln  $\frac{K_1}{K_2}$  und  $\frac{K_2}{K_1}$  für  $\varphi=0$ , da  $K_1$  und  $K_2$  hier die Gewichte der Gewölbesteine sind, für welche  $G=H\cot\varepsilon$  gilt.

Handelt es sich ferner um einen Gewölbebogen, dessen Bertikalschnitt durch zwei konzentrische Halbkreise begrenzt ist, so ist für irgend eine radiale Juge OQP, gemäß Fig. 424 (a. f. S.)

$$G\frac{x}{y} = G \cdot \frac{OP' - OS'}{OA - OP''} = G\frac{r_1 \sin \varepsilon - OS \cdot \sin \frac{\varepsilon}{2}}{r_2 - r_1 \cos \varepsilon}$$

und

$$G'\frac{\mathcal{L}'}{y'} = G' \cdot \frac{OQ' - OS'}{OB - OQ''} = G'\frac{r_2 \sin \varepsilon - OS \cdot \sin \frac{\varepsilon}{2}}{r_1 - r_2 \cos \varepsilon}.$$

Dabei ist  $G=G'=\frac{1}{2}\delta\cdot l\cdot (r_1^2-r_2^2)\,arc\,\varepsilon$ , falls die Ausbehnung des Gewölbes, sentrecht zur Zeichnungsebene, mit l und das specifische Gewicht mit  $\delta$  bezeichnet wird.

Außerdem ift

$$OS = \frac{3}{3} \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2} \cdot \frac{\sin \frac{\varepsilon}{2}}{arc \frac{\varepsilon}{2}}$$

Demnach ist

$$\frac{Gx}{y} = \frac{1}{6}\delta \cdot l \cdot \frac{3(r_1^2 - r_2^2)r_1 \sin \varepsilon \ arc \ \varepsilon - 4(r_1^3 - r_2^3)\sin^2\frac{\varepsilon}{2}}{r_2 - r_1 \cos \varepsilon}$$

$$\frac{G'x'}{y'} = \frac{1}{6}\delta \cdot l \cdot \frac{3(r_1^2 - r_2^2)r_2 \sin \varepsilon \ arc \ \varepsilon - 4(r_1^3 - r_2^3)\sin^2\frac{\varepsilon}{2}}{r_1 - r_2 \cos \varepsilon}$$

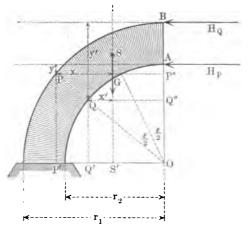
Für den ersten Ausdruck ist e so zu bestimmen, daß er ein Minimum  $(H_1)$  wird; für den zweiten Ausdruck ist  $\varepsilon$  so zu bestimmen, daß er ein Maximum  $(H_2)$  wird. Es gilt dann für das thatsächlich vorhandene [H]die Beziehung

 $H_1 > H > H_2$ 

Um  $H_1$  und  $H_2$  zu bestimmen für ein gegebenes Berhältnis  $\frac{r_1}{r_2} = n$ , entwirft man eine Tabelle von  $\frac{G\,x}{y}$  bezw.  $\frac{G'\,x'}{y'}$  für  $\epsilon^0=0^\circ\dots 90^\circ$ .

Man findet 3. B. für n=1,25 als größten Wert von  $\frac{G'x'}{y'}$  ben Wert  $H_2=0.1285$  .  $\delta$  . l .  $r_2^2$  und zwar für  $\varepsilon=61^{\circ}15'$ , d. h. ses ift zu nehmen  $H > 0,1285 \cdot \delta \cdot l \cdot r_{2}^{2}$ 

Anstatt nun auch noch  $H_1$  zu bestimmen, geht man mit dem Werte  $H_2$  an den Entwurf und vergrößert H nach Bedürfnis, aber so, daß bie entsprechende Richtungslinie bes Drudes (vergl. S. 583) nicht aus dem Gewölbequerschnitte her= Fig. 424.



austritt.

Mit Sulfe bieser Linie kann man nun überhaupt für die Sicher= heit ber Gewölbekonstruktion bie folgenden Regeln aufstellen.

Sollen die Gewölbesteine nicht gegeneinander gleiten, so muß die Richtungslinie bes Drudes, gemäß ber eben burch= geführten Untersuchung, an jebem Stuppuntte innerhalb bes augehörigen Reibungstegels bleiben.

Man pflegt diese Forderung als die eine Bedingung der Stabilität des Gewölbes zu bezeichnen.

Als zweite Bedingung fommt bazu, daß die Richtungslinie des Drudes gang innerhalb des Gewölbes verläuft, b. h. ftets auf wirklich materielle Teile trifft und nicht etwa die geometrische Erweiterung einer Gewölbefuge.

Während die erste Bedingung Sicherheit gegen Einsturz durch Gleiten ber Gewölbesteine gemährt, giebt die zweite Sicherheit gegen Einsturz burch Rippen ber Bewölbesteine.

4 |

Außerdem muß noch brittens das Material die Drucke, die ihm zusemutet werden, auch wirklich aushalten können, d. h. die verwendeten Drucke mussen zulässig sein in Bezug auf die Festigkeit des Materiales.

Wir betrachten die zweite Bedingung noch etwas genauer. Bezeichnet [H] wieder den Horizontalschub in der Scheitelfuge, so ist [H] zugleich der horizontale Druck für jeden Teil der Konstruktion, weil die Gewölbesteine als Belastungen nur vertikale Kräfte hinzusügen.

Für  $H < 0.1285 \, \delta \cdot l \cdot r_2^2$  würde sich das Gewölbe in der Fuge, die  $\varepsilon = 61^{\circ}15'$  entspricht, nach außen öffnen (Bruchsuge). Die Richtungslinie des Drucks würde für  $H = 0.1283 \, \delta \cdot l \cdot r_2^2$  die innere Wölbungslinie in jener Fuge berühren, für kleinere Werte von H würde sie dort aus dem Gewölbequerschnitt heraustreten, für größere Werte von H dort in dem Gewölbequerschnitte bleiben.

Entsprechendes gilt für das Minimum von  $\frac{G\,x}{y}$  in Bezug auf die Öffnung nach innen in einer bestimmten Bruchfuge.

Hat man für ein Gewölbe, wie es an dem Beispiele gezeigt worden ist, die Grenzen  $H_1$  und  $H_2$  für H bestimmt, so läßt sich in jedem Punkte der

Fig. 425.

H2

Scheitelsuge AB zu jedem Werte von [H] in den Grenzen H1 und H2 eine Richtungslinie des Druckes zeichnen, welche innerhalb des Gewölbequersschnittes bleibt.

Schneidet sie die Fugen innershalb der Reibungskegel der Stützpunkte, so ist dei zulässiger Belastung des Wateriales Stadilität vorhanden, andernfalls muß der Angriffspunkt von [H] oder dessen  $H_1$  und  $H_2$  oder die Fugenstellung geändert werden.

Die Anderung der Richtungs= linie des Druckes bei Berwendung von H in den Grenzen  $H_1$  und  $H_2$  ist auß Fig. 425 ersichtlich, wo  $G_1$ ,  $G_2$ ,  $G_3$ , . . . die Gewichte der Gewölbesteine sind, vom Scheitel auß geordnet.

Über die wirkliche Lage der Richtungslinie des Druckes in einem ausgeführten Gewölbe lätt sich erst auf Grund des elastischen Berhaltens des Materiales Gewißheit erhalten.

5. Seil- und Kettenrollen und entsprechende Berbindungen. Die Kraft P, welche eine Last Q über eine feste Kolle führt, hat dabei den Widersstand der Zapfenreibung zu überwinden, so daß P > Q ist. Der Überschuß P - Q, der bei einem Kollenhalbmesser r das Moment (P - Q)r liesert, überträgt die Bewegung des Seiles durch die Seilreibung auf die Kolle. Da das Moment der Zapsenreibung  $D \cdot f \cdot Q$  ist (vergl. S. 545), salls D der Zapsendruck, Q der Zapsenhalbmesser und f der entsprechende Keibungstoefsicient ist, so gilt

$$(P-Q)r=D.f.\varrho.$$

Bei einer gleichförmigen Bewegung der Rolle ist für parallele Seile D=P+Q, so daß

unb

$$\frac{\frac{P+Q}{P-Q} = \frac{r}{f\varrho}}{\frac{P}{Q}} = \frac{r+f\varrho}{r-f\varrho} = \frac{1+\frac{f\varrho}{r}}{1-\frac{f\varrho}{r}} = \frac{\left(1+\frac{f\varrho}{r}\right)^2}{1-\frac{f^2\varrho^2}{r^2}} = \frac{1+\frac{2f\varrho}{r}+\frac{f^2\varrho^2}{r^2}}{1-\frac{f^2\varrho^2}{r^2}}$$

ift.

Da  $\frac{\varrho}{r}$  ein echter Bruch ist, so läßt sich  $\frac{f^2 \varrho^2}{r^2}$  im Zähler und im Nenner gegen die anderen Größen vernachlässigen und man erhält in gewisser Ansnäherung, falls man noch  $2 \varrho = d$  sett,

ober

Der Borgang ist bemnach so, als wenn Q wegen der Zapsenreibung um  $Z=Q\cdot \frac{f\cdot d}{r}$  vermehrt werden müßte, so daß die Kraft P eine größere Last Q+Z bewegt, statt der Last Q.

Sind die Seile nicht parallel, so ist für  $2\alpha$  als Centriwinkel des um= spannten Bogens angenähert  $D=2Psin\alpha$  und demnach

$$(P-Q)r=2P\sin\alpha .f.Q$$

d. h.

$$P = Q \frac{1}{1 - \frac{2 f \varrho}{r} \sin \alpha} = \frac{Q \left(1 + \frac{2 f \varrho}{r} \sin \alpha\right)}{1 - \frac{4 f^2 \varrho^2}{r^2} \sin^2 \alpha}$$

Man hat also in gleicher Annäherung wie oben

$$P = Q\left(1 + \frac{fd\sin\alpha}{r}\right)$$
 und  $Z = \frac{Qfd\sin\alpha}{r}$  · · · 180)

Derfelbe Ausdruck ergiebt fich unmittelbar für  $D=2 Q \sin \alpha$ . Hür  $\alpha=90^{\circ}$  erhält man wieder die Formel für parallele Seile.

Berücksichtigt man noch die Steifigkeit beim Auswickeln und beim Abwickeln (vergl. § 93), so ist P noch weiter zu vermehren

für Hanfseile um  $S=\frac{2\,a}{r}\cdot Q$ , wobei  $a=0,03\,\delta^2$  bis  $0,09\,\delta^2$  zu setzen ist, salls  $\delta$  ben Seilburchmesser in Centimetern bezeichnet, und

für Retten um  $S=\frac{0,2\ \delta}{r}$  bis  $\frac{0,3\ \delta}{r}$ , falls  $\delta$  die Stärke des Rettenseisens bezw. den Gelenkbolzendurchmeffer bezeichnet.

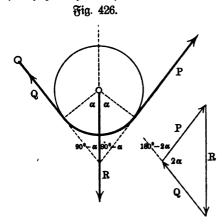
Für Seilrollen erhält man also für P als Minimum

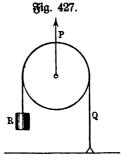
$$P = Q\left(1 + \frac{fd\sin\alpha}{r} + \frac{0.06}{r} \cdot \delta^2\right) . . . . . . . . 181)$$

Für  $r=4\,\delta$ ,  $d=0.8\,\delta$ , f=0.08 ergiebt sich z. B.  $P=1.04\,Q$  bis 1,09 Q bei  $\delta=1.6\,\mathrm{cm}$  und  $P=1.09\,Q$  bis 1,25 Q bei  $\delta=5.2\,\mathrm{cm}$  sür Kettenrollen ergiebt sich ebenso sür  $P=1.09\,Q$  bis 1,25 Q bei  $Q=1.09\,Q$  bis 1,09 Q bis 1,25 Q bei  $Q=1.09\,Q$  bis 1,09 Q bis 1,25 Q bei  $Q=1.09\,Q$  bis 1,25 Q bei  $Q=1.09\,Q$  bis 1,09 Q bis 1,25 Q bei  $Q=1.09\,Q$  bis 1,25 Q bei  $Q=1.09\,Q$  bis 1,09 Q bis 1

$$P = Q\left(1 + \frac{fd\sin\alpha}{r} + \frac{0.2\,\delta}{r}\right) \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 182)$$

Für  $r=10\,\delta$ ,  $d=3\,\delta$ , f=0.08 ergiebt sich z. B.  $P=1.044\,Q$  bis  $1.06\,Q$  sür  $\alpha=90^\circ$ , wobei für verzahnte Kettenrollen der obere Grenzewert (1.06) zu nehmen ist.





Dabei ist r zu messen in Centimetern von der Mitte der Rolle bis zur Mitte des Seiles oder der Kette.

Bezeichnen P und Q Seilspannungen, so ist P die Spannung im ablausenben Seilstück (Trum) und Q die Spannung im auslausenben Seilstück (Trum).

Bezeichnet man die Klammer bei Q burch u, so ist

$$P = \mu Q$$
 and  $\mu > 1$ .

Der Wirkungsgrad ist

$$\eta = \frac{1}{\mu}$$

Für Drahtseilrollen hat man im Mittel  $\eta=rac{1}{1.04}$  zu segen.

Für die lose Rolle (vergl. Fig. 426) ist

$$P = \mu \, Q$$
 and  $R^2 = P^2 + \, Q^2 - 2 \, P \, Q \cos 2 \, \alpha$ ,

b. h.

$$P=R\cdot rac{\mu}{\sqrt{1+\mu^2-2\,\mu\cos2\alpha}}$$
 und  $Q=R\cdot rac{1}{\sqrt{1+\mu^2-2\,\mu\cos2\alpha}}$ 

Für parallele Seile (2 a = 1800) ift hier

$$P = R \frac{\mu}{1 + \mu}$$
 und  $Q = R \cdot \frac{1}{1 + \mu}$ 

Für die sogenannte "umgekehrte lose Rolle", die Fig. 427 (a. v. S.) barstellt, ist für  $2\alpha = 180^{\circ}$ 

$$Q = \mu R$$
 und  $P = R + Q$ ,

d. h. man hat hier

$$P = R(1 + \mu)$$
 und  $Q = \mu R$ .

Für den Rollenzug (vergl. Fig. 198) ergiebt sich unter Berücksichtigung der Reibung folgendes:

Man hat für das Emporziehen von [R]

a) 
$$K = \mu S_6$$
,  $S_6 = \mu S_5$ ,  $S_4 = \mu S_8$ ,  $S_2 = \mu S_1$ ,

b) 
$$R + G_1 = S_1 + S_2$$
,  $S_2 + G_2 = S_3 + S_4$ ,  $S_4 + G_3 = S_5 + S_6$ .

Bestimmt man von K aus ober von R aus die Seilspannungen burch einander, so erhalt man

$$\mu \left[ \frac{\mu^3}{(1+\mu)^3} (R+G_1) + \frac{\mu^2}{(1+\mu)^2} \cdot G_2 + \frac{\mu}{1+\mu} \cdot G_3 \right] = K.$$

Für  $\mu=1$ , b. h. bei Bernachlässigung der Reibung ergiebt sich wieder

$$R + G_1 + 2 G_2 + 4 G_3 = 8 K$$

Kür das Ablassen von R gilt

a)  $S_6 = \mu K$ ,  $S_5 = \mu S_6$ ,  $S_8 = \mu S_4$ ,  $S_1 = \mu S_2$ .

Die Gruppe b) bleibt unverändert.

Gegen a) im vorigen Falle erscheint  $\mu$  ersett durch  $\frac{1}{\mu}$ , d. h. es gilt jest

$$\frac{1}{\mu} \left[ \left( \frac{1}{1+\mu} \right)^{3} (R + G_{1}) + \left( \frac{1}{1+\mu} \right)^{3} G_{2} + \frac{1}{1+\mu} \cdot G_{3} \right] = K.$$

Für ben Flaschenzug ber Fig. 222 ergiebt sich ebenso für bas Emporziehen, falls die Seile von links nach rechts durch 1, 2, 3, 4, 5, 6 und das Gewicht der unteren Flasche durch G bezeichnet wird

a) 
$$P = \mu S_1$$
,  $S_1 = \mu S_2$ ,  $S_2 = \mu S_3$ ,  $S_3 = \mu S_4$ ,  $S_4 = \mu S_5$ ,  $S_6 = \mu S_6$ ,  
b)  $R + G = S_1 + S_2 + S_8 + S_4 + S_5 + S_6$ .

b) 
$$R + G = S_1 + S_2 + S_3 + S_4 + S_5 + S_6$$
.

Man hat also

$$\frac{(R+G)\mu^6}{1+\mu+\cdots\mu^5}=P.$$

Ist n wieder die Gesamtzahl der Rollen und G das Gewicht der unteren Flasche, so gilt allgemein

$$P = \frac{(R+G)\mu^{n}}{1+\mu+\cdots+\mu^{n-1}} = \frac{(R+G)\mu^{n}(\mu-1)}{\mu^{n}-1}.$$

Der Wirkungsgrad ist

$$\eta = \frac{\mu^n - 1}{(\mu - 1)\mu^n} \cdot \frac{1}{n} \cdot$$

Beim Differentialflaschenzug, den Zig. 428 darstellt, bilben die beiden oberen Rollen einen einzigen Körper, der sich um die gemeinschaftliche feste Drehachse A zu drehen vermag. Die Rollen find hier als Rettenscheiben tonftruiert, b. h. an ihrem Umfange mit gahnen versehen, die in die Schaken ber Rette greifen und auf diese Beise ein Gleiten berselben auf ben Um=

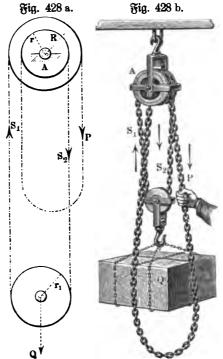
fängen verhindern. Die untere lose Kettenscheibe trägt die zu hebende Last Q. Die Halbmesser der beiden oberen Kettenscheiben seien R und r, der Halbmesser der unteren Scheibe sei  $r_1$  und die Zapsen mögen den Halbmesser  $r_2$  haben. Bei der um das System der drei Kettenscheiben gelegten Kette ohne Ende sei in dem schlass her unteren Scheibe die Kraft P wirksam, und die von der unteren losen Scheibe nach oben sührenden Teile der Kette mögen die Spannungen  $S_1$  und  $S_2$  ersahren.

Man hat hier, falls  $\mu'$  ben Roefficienten für die untere Rolle bezeichnet,  $S_1 = \mu' S_2$  und  $S_1 + S_2 = Q$ , b. h.

$$S_1 = Q \cdot \frac{\mu'}{1 + \mu'}$$

unb

$$S_i = Q \cdot \frac{1}{1 + \mu'}$$



Denkt man für die obere Rolle die Kraft  $S_2$  am Arme r ersett durch eine Kraft am Arme R, so hat diese den Wert  $\frac{S_2 r}{R}$ , und es wirkt nun an der Außenscheibe (R) der oberen Rolle die Kraft  $P + \frac{S_2 r}{R}$ . Ist  $\mu$  der Koefficient für die obere Kolle, so gilt also für das Heben der Last

$$P + \frac{S_2 r}{R} = \mu S_1.$$

Trägt man die oben bestimmten Werte von  $S_1$  und  $S_2$  in diese Formel ein, so ergiebt sich

$$P = \frac{Q}{1 + \mu'} \Big( \mu' \mu - \frac{r}{R} \Big) \cdot$$

Bei dem geringen Unterschiede der Halbmesser der oberen und unteren Rolle kann man  $\mu := \mu'$  setzen, d. h. man erhält

$$P = \frac{Q}{1 + \mu} \left( \mu^2 - \frac{r}{R} \right).$$

Für das Ablassen der Last ist wieder  $\mu$  durch  $\frac{1}{\mu}$  zu ersetzen, so daß jetzt

$$P = \frac{Q\mu}{1+\mu} \left( \frac{1}{\mu^2} - \frac{r}{R} \right)$$

ift.

pber

Selbsthemmung tritt ein für  $\frac{1}{\mu^2} < \frac{r}{R}$ , d. h. für  $\frac{R}{r} < \mu^2$ .

Für  $\mu=$  1,05 und R:r= 12:11 ift  $\frac{R}{r}=$  1,091 und  $\mu^2=$  1,1025.

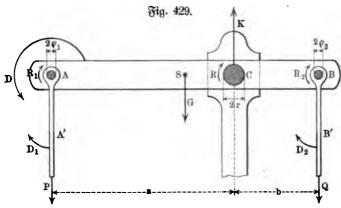
Bei Bernachlässigung der Reibung ( $\mu=1$ ) ist  $P=rac{Q}{2}\cdotrac{R-r}{R}\cdot$ 

Man hat also für das Emporziehen den Wirtungsgrad

$$\eta = \frac{1+\mu}{2} \cdot \frac{R-r}{\mu^2 R-r}$$

Für  $\mu = 1.05$  und R:r = 12:11 ist  $\eta \sim 0.4$ .

6. Der Hebel. Wenn die Stangen AA' und BB' bezw. in A und B (vergl. Fig. 429) mit Bolzen von den Radien  $\varrho_1$  und  $\varrho_2$  eingelenkt find und wenn der Drehpunkt C durch einen Zapfen vom Radius r gebildet wird,



so hat für eine gleichförmige Bewegung im Sinne des Drehungspfeiles D, dem die Drehungspfeile  $D_1$  und  $D_2$  der Stangen entsprechen, für SC=c das Moment aP+Gc neben dem Momente Qb überdies die Reibungsmomente (vergl. die Pfeile  $R_1$ , R,  $R_2$ ) in A, B und C zu überwinden, für welche bezw. P, Q und P+Q+G die Zapfendrucke sind. Bezeichnet man den Reibungskoefsicienten sür die Zapfenreibung durch  $f_s$ , wobei  $f_s$  in start ausgelaufenen Lagern den Wert  $f_s$ , im allgemeinen aber den Wert  $f_s$  (vergl. S. 550) bezeichnet, so ist

$$aP + cG = bQ + f_z \varrho_1 P + f_z \varrho_2 Q + f_z r (P + Q + G)$$

 $P[a - f_{s}(\varrho_{1} + r)] = Q[b + f_{s}(\varrho_{2} + r)] - G(c - f_{s}r).$ 

Giebt man dem Faktor von Q, der bei der Entwickelung von P auftritt, die Form

$$\frac{b}{a} \frac{1 + f_s \frac{\varrho_2 + r}{b}}{1 - f_s \frac{\varrho_1 + r}{a}},$$

so erhält, abgesehen von  $\frac{b}{a}$ , der Nenner bei Multiplikation mit  $1+f_s\frac{\varrho_1+r}{a}$  angenähert den Wert 1, mährend der Zähler ebenso den Wert  $1+f_s\frac{\varrho_2+r}{b}+f_s\frac{\varrho_1+r}{a}$  erhält. Ebenso erhält der Faktor von — G, der bei der Entswidelung von P auftritt, im Nenner angenähert den Wert 1 und im Zähler den Wert  $1-f_s\frac{r}{a}+f_s\frac{\varrho_1+r}{a}$ .

Man hat also

$$P \sim Q \cdot \frac{b}{a} + Q \cdot f_s \left[ \frac{\varrho_2 + r}{a} + \frac{(\varrho_1 + r)b}{a^2} \right] - G \cdot \frac{c}{a} + G \cdot f_s \left[ \frac{r}{a} - \frac{(\varrho_1 + r)c}{a^2} \right].$$

Für  $\varrho_1 = \varrho_2 = \varrho$  ist

$$P \sim Q \frac{b}{a} + Q \cdot f_s \frac{(\varrho + r) \cdot (a + b)}{a^2} - G \cdot \frac{c}{a} + G f_s \cdot \frac{r(a - c) - \varrho c}{a^2}$$

Für den gleicharmigen Hebel (a=b), dessen Schwerpunkt S im Drehpunkte C liegt (c=0), ist

$$P \sim Q\left(1 + 2f_s \cdot \frac{\varrho + r}{a}\right) + G \cdot f_s \frac{r}{a} = Q + \overline{Q}.$$

Bei Vernachlässigung der Reibungen wäre in diesem Falle eine Kraft  $P_0$  nötig, so daß  $P_0 = Q$  ist; es muß also  $P_0$  um  $\overline{Q}$  vermehrt werden, wenn Bewegung im Sinne des Pseiles D eintreten soll.

Ersett man  $+f_s$  durch  $-f_s$ , so erhält man  $P=Q-\overline{Q}$ , b. h.  $P_0$  muß um  $\overline{Q}$  vermindert werden, wenn Bewegung im entgegengesetzten Sinne eintreten soll.

Da in diesem Falle Q als Kraft und P als Last anzusehen ist, so gilt auch

$$Q \sim P\left(1 + 2f_s\frac{\varrho + r}{a}\right) + G \cdot f_s\frac{r}{a}$$

ober

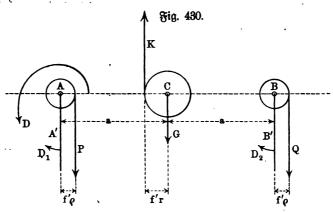
$$P \sim \frac{Q}{1 + 2f_s \frac{\varrho + r}{a}} - \frac{G \cdot f_s \frac{r}{a}}{1 + 2f_s \frac{\varrho + r}{a}}.$$

Multipliziert man die Faktoren von Q und G im Zähler und im Nenner mit  $1-2\,f_z\frac{\varrho\,+\,r}{a}$ , so erhalten die Nenner bei der vorausgesetzten Ans

näherung den Wert 1, mährend der Zähler bei Q den Wert  $1-2f_x\frac{\varrho+r}{a}$  und der Zähler bei -G den Wert  $f_x\frac{r}{a}$  erhält.

Man fieht also, daß beide Entwickelungen übereinstimmen.

Dieselbe Betrachtung läßt sich auch mit Hülse bes Reibungskreises (vergl. S. 551) durchsühren. An der Grenze der Bewegung im Sinne des Pseiles D bezw. der Pseile  $D_1$  und  $D_2$  der Fig. 429 berühren die Kräfte [P], [Q] und die Reaktion in C bezw. die Reibungskreise von A, B und C, und zwar berühren [P] und [Q] ihre Kreise rechts, während die Reaktion in C ihren



Kreis links berührt. Senkt sich nämlich A, so muß sich AA' nach außen und BB' nach innen drehen, um vertital zu bleiben, d. h. beide Bewegungen solgen dem Uhrzeiger; die Reibungsmomente für den Balken des Hebels entsprechen insolgedessen (vergl. die Pseile  $R_1$  und  $R_2$ ) bei A und bei B gleichsfalls der Uhrzeigerbewegung, so daß für ihre Darstellung [P] bezw. [Q] von A bezw. B aus nach rechts gerückt werden muß. Da sich der Hebel selbst gegen die Uhr bewegt, so muß das Reibungsmoment (vergl. den Pseil R), welches die Reaktion P+Q+G hervorrust, auch mit der Uhr drehen, d. h. die Resaktion muß nach links verschoben werden, um es graphisch darzustellen. Diese Beziehungen sind für a=b und c=0 in Fig. 430 dargestellt.

Wan hat nun ohne weiteres für einen Punkt der Vertikalen der vers schobenen Reaktion [K] als Drehpunkt

$$P[a-f'(q+r)] = Q[a+f'(q+r)] + G(f'r).$$

Dieses ist die oben, an erster Stelle entwidelte Gleichung für  $\varrho_1=\varrho_2$ , c=0 und a=b, salls f' durch  $f_z$  ersett wird.

Da das System [P], [G], [Q] und [K] ein System im Gleichgewichte bildet, so ist auch P leicht graphostatisch zu bestimmen, salls [G] und [Q] gegeben sind. Für das Krasteck, welches obiger Folge entspricht, ist 0 bezw. 4 nicht gegeben, so daß noch der Polstrahl I bezw. V sehlt; er ergiebt sich aus der Hauptsgur, weil sich das Seileck schließt, und kann in die Nebensigur

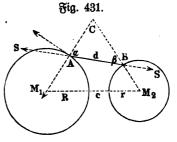
übertragen werden, so daß man dort P und damit auch K findet. Diese Bestimmung ift innerhalb ber Grenzen ber zeichnerischen Darstellung genau.

Für die Gegenbewegung, bei der sich B senkt, rücken [P] und [Q] auf die linke Seite ihrer Kreise, [K] auf die rechte Seite seines Kreises.

Man erhält jest ben anderen (fleineren) Wert von P, ber benfelben Werten von [G] und [Q] entspricht.

Der Hebel bleibt in Ruhe, solange das thatsächlich verwendete P in den Grenzen bleibt, welche die beiben oben bestimmten Werte von P anzeigen.

Quetschwalzen. Es stellen die beide Kreise M, und M, (Fig. 431) von den Halbmessern R und r den normalen Querschnitt zweier Quetsch= walzen vor, beren geringste Entfernung gleich e fein mag. Zwischen beide Walzen werde ein Körper gesteckt, bessen Dimensionen größer als der Abstand der beiden Walzen sein mögen, und welcher die= selben in den Punkten A und B berührt. Wird der Körper durch irgend eine Kraft zwischen die Walzen gedrängt und dann sich selbst überlassen, so soll derselbe von den Walzen erfaßt und durchgezogen werden. Für diese Bedingung sind die Radien der Walzen zu bestimmen.



Bei dem Eindrücken des Körpers zwischen die Walzen entsteht in AB eine Spannung S, die im Punkte A von B nach A und im Punkte B von A nach B wirksam gedacht werden muß. Zerlegen wir dieselbe nach tangentialer und normaler Richtung in die Romponenten S sin a, S cos a bezw. Ssin \beta, Scos \beta, so find die Normalkomponenten als die Ursache der bei A und B entstehenden Reibungen anzusehen, und es muß, damit der Körper von ben Walzen gefaßt werbe, die Reibung an beiben Bunkten gleichzeitig größer, als das Streben zurückgestoßen zu werden, d. h. als die betreffende Tangentialkomponente sein, d. h. man hat

$$f S \cos \alpha > S \sin \alpha$$
,

und

$$f_1 S \cos \beta > S \sin \beta$$
,

wenn f und  $f_1$  die Reibungstoefficienten für die beiden Walzen bezeichnen. It nur eine dieser Bedingungen erfüllt, so wird der Körper vor den Walzen eine Drehung erfahren, und findet keine derselben statt, so bleibt der Körper in Ruhe. Aus den obigen Ungleichheiten ergiebt sich hiernach, als Bedingung des Einziehens

$$tang \alpha < f$$

aleichzeitia mit

tang 
$$\beta < f_1$$
.

Nehmen wir  $\alpha = \beta$  und ist f der kleinere der beiden Reibungskoefficienten, so reduzieren sich die beiden Ungleichheiten auf die eine

$$tang \alpha < f$$
 ober  $\alpha < \varphi$ .

Es sei AB=d die Dicke des durch die Walzen zu ziehenden Körpers, so ergiebt sich aus der Figur für  $\gamma=180^{\circ}-\alpha-\beta$ 

$$M_1 M_2^3 = (M_1 C - M_2 C)^2 + 4 M_1 C \cdot M_2 C \sin \frac{\gamma^2}{2}$$

b. h. für  $\alpha = \beta$  ist

$$2R = \frac{d^2 - e^2 + 2r(d\cos\alpha - e)}{2r\sin\alpha^2 - (d\cos\alpha - e)}.$$

Aus dieser Gleichung läßt sich R berechnen, wenn r gegeben und die obige Bedingung dabei berücksichtigt wird. Für den Gleichgewichtszustand ist  $\alpha = \varphi$  zu sehen, wodurch der Quotient rechts einen Kleineren Wert erhält, so daß die Bedingung des Einziehens der Walzen durch die Ungleichheit außegesprochen ist:

$$2R > \frac{d^2 - e^2 + 2r(d\cos\varphi - e)}{2r\sin\varphi^2 - (d\cos\varphi - e)}.$$

Haben die beiden Walzen gleichen Durchmesser, dann ist

$$2R = 2r > \frac{d-e}{1-\cos\varphi}$$

ober

$$2R = 2r > \frac{(d-e)\sqrt{1+f^2}}{\sqrt{1+f^2}-1}.$$

Wird die Walze vom Halbmesser R zu einer ebenen Platte, wie die Ansordnung bei den Kollersteinen gegeben, so ist  $R=\infty$  zu setzen, und wir ershalten

 $2r > \frac{d\cos\varphi - e}{\sin\varphi^2}$ 

ober

$$2r > \frac{d\sqrt{1+f^2}-e(1+f^2)}{f^2}$$

If die Walze vom Haldmesser R hohl, also eine Trommel, welche die andere Walze umschließt, so ist R negativ zu nehmen, und es sindet sich in ähnlicher Weise wie oben die notwendige Bedingung, daß der absolute Wert von

$$2R < \frac{d^2 - e^2 + 2r(d\cos\varphi - e)}{-2r\sin\varphi^2 + (d\cos\varphi - e)}$$

fein muß.

Beim Waldprozesse ift 3. B. für glühendes Eisen  $(f=tg\ \varphi=0,1)$ 

au seken. 
$$d-e < 0.01\,R$$
 für  $R=r$ 

8. Das Wellrad. 1. Bei wagerechter Lage ber Achse (vergl.  $\mathfrak S.$  360) gilt, wie Fig. 432 zeigt, bei Bernachlässigung der Reibung als Bedingung des Gleichgewichtes, daß die Momente von [P] und [Q] einander ausheben. An Reibungen sind zu berücksichtigen die Reibungen in den Lagern und die Seilssteisssteit. Für erstere muß man die Zapfendrucke kennen. Um diese zu bestimmen, zerlegen wir die Kräfte senkrecht und parallel zur Achse der Welle und zwar hier in vertikaler und horizontaler Richtung.

[P] und [Q], welche in Normalschnitten der Welle liegen, mögen mit der Bertikalen bezw. die Winkel  $\alpha$  und  $\beta$  bilden und von dem Ende  $^1$ ) des Japfens D bezw. die Abstände a und b haben, während das Gewicht der Welle [G] von D den Abstand c habe und DE = l ist. Es seien ferner die Habenselfer des Rades, der Welle und der Japsen bezw. R, r, q.

Man hat dann für die Drucke in D und E bezw. deren Horizontal= und Bertikalkomponenten

$$V_D = \frac{1}{l} \left[ P(l-a)\cos\alpha + Q(l-b)\cos\beta + G(l-c) \right]$$

$$H_D = \frac{1}{l} \left[ -P(l-a)\sin\alpha + Q(l-b)\sin\beta \right]$$

$$V_E = \frac{1}{l} \left[ Pa\cos\alpha + Qb\cos\beta + Gc \right]$$

$$H_E = \frac{1}{l} \left[ -Pa\sin\alpha + Qb\sin\beta \right].$$

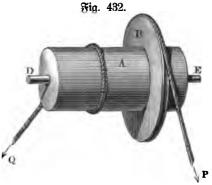
Die Drucke selbst sind  $K_D = \sqrt{V_D^2}$  und  $H_D^2$  und  $K_E = \sqrt{V_E^2 + H_E^2}$ . Wan hat dann als Bedingung des Gleichgewichtes sür P als Kraft und Q als Last, salls man den Koefficienten der Zapsenreibung mit  $f_x$  bezeichnet

1) 
$$PR = Qr + f_z K_D Q + f_z K_E Q$$
.

Werden die Kräfte [P] und [Q], wie Fig. 432 zeigt, durch Seile überstragen, so muß für [P] das Ablausen und für [Q] das Auslausen noch durch Einführung von  $\mu'R$  und  $\mu''r$  bezw.

ftatt R und r berücksicht werden.

Die Gleichung 1) für PR ift im allgemeinen, da P auch in  $[K_D]$  und  $[K_E]$  stedt, sehr verwickelt, man hilft sich dann in der Praxis dadurch, daß man P zunächst aus der Gleichung PR = Qr berechnet, welche der Bernachlässigung der Reibung entspricht, mit diesem Werte von P die Rechnung sür  $K_D$  und  $K_E$  durchsührt und nun P gemäß der Gleichung 1) berechnet. Gelegentlich muß man dann mit diesem Werte von P nochmals  $K_D$  und  $K_E$ 



Werte von P nochmals  $K_D$  und  $K_E$  berechnen und damit wieder P vers besser u. s. s.

Sind 
$$[P]$$
 and  $[Q]$  vertifal  $(\alpha=0,\ \beta=0)$ , so ift  $K_D=V_D=rac{1}{l}\left[P(l-a)+Q(l-b)+G(l-c)
ight]$  and  $H_D=0$ 

$$K_E = V_E = \frac{1}{l} [Pa + Qb + Gc]$$
 und  $H_E = 0$ .

<sup>1)</sup> Die Reaktionen treten im ungunstigsten Falle an den Enden auf, mahrend fie im allgemeinen in der Zapfenmitte angenommen werden burfen.

Man hat in diesem Falle ( $\alpha = 0$ ,  $\beta = 0$ )

2) 
$$PR = Qr + f_{*}Q(P + Q + G)$$
.

Bei Seilübertragung ist wieder für R und r bezw.  $\mu'R$  und  $\mu''r$  ein= auseigen.

Ift 3. B. [P] der Zahndruck eines Rades, das mit dem als Zahnrad konstruierten Rade B im Eingriff steht, und ist [Q] an einem Seile besessigt, so wird Gleichung 2) für eine Seilbicke  $\delta$  in Centimetern bei mittlerer Steifigkeit

 $PR = Q(r + 0.06 \delta^2) + f_z \varrho (P + Q + G)$ 

und man hat

$$P = \frac{Q(r + 0.06 \delta^2 + f_s \varrho) + Gf_s \varrho}{R - f_s \varrho}$$

unb

$$P \sim Q\left(\frac{r + 0.06 \delta^2 + f_s \varrho}{R} + f_s \frac{\varrho r}{R^2}\right) + G \cdot f_s \cdot \frac{\varrho}{R}$$

Kommt auch für die Übertragung von Q keine Seilsteifigkeit in Frage, und ist auch noch G zu vernachlässigen gegenüber P und Q, so gilt

$$P \sim \frac{Q}{R} \left[ r + f_s \varrho \frac{(R+r)}{R} \right]$$

2. Bei vertikaler Stellung der Achse (Erdwinde, Göpel 2c.), wobei D in Fig. 432 zum unteren Stützpunkte werden mag, ist auch noch die Reibung an der Stützstäche  $\frac{1}{2}$  Gfo zu berücksichtigen, welche durch das Gewicht G hersvorgerusen wird (vergl. S. 554).

Die Werte  $K_D$  und  $K_E$ , welche der Mantelreibung der Zapfen entsprechen, find je nach den Richtungen von [P] und [Q] zu berechnen, während [G] keinen Beitrag dazu liefert.

. If der Antrieb der Maschine z. B. durch die beiden Kräfte eines Paares gebildet, so sind  $K_D$  und  $K_E$  nur von Q abhängig, dessen Komponenten für D und E die Werte  $Q\frac{l-b}{l}$  und  $\frac{Qb}{l}$  haben. Man hat dann für gleiche Bapfen

$$Mo = Qr + Q \frac{l-b}{l} \cdot f_z \varrho + \frac{Qb}{l} f_z \varrho + \frac{1}{2} Gf \varrho$$
  
=  $Q(r + f_z \varrho) + \frac{1}{2} Gf \varrho$ .

Ist bei Q die Seilsteifigkeit zu berücksichtigen, so ist r wieder zu ersezen durch  $r+0.03\,\delta^2$  bis  $r+\cdots0.09\,\delta^2$  für  $\delta$  als Seildicke in Centismetern.

3. Bei geneigter Achse mussen die Kräfte nach Richtung der Achse und senkrecht dazu zerlegt werden. Dies trifft stets zu für das Gewicht, welches dann bei einer Neigung  $\alpha$  gegen den Horizont in der Richtung der Achse den Druck  $G \sin \alpha$  und senkrecht dazu den Druck  $G \cos \alpha$  ausübt; ersterer giebt die Reibung an der Stützsläche, letzterer verteilt sich auf die Stützpunkte D und E und trägt dort zur Mantelreibung bei.

Bergl. dazu S. 555.

9. Die Heibungswage und der Pronysche Bremszaum. Legt man auf eine Welle W vom Radius r ein Lager  $L_1L_2$  lose auf, welches an seiner unteren Schale einen Wagebalten trägt, so sucht die Welle infolge der Reibung Lager und Wagebalten mitzunehmen. Belastet man die linke Seite der Wage (vergl. Fig. 433) mit P+Q, während die rechte mit Q belastet ist, so wirtt P am Arme l der infolge der Reibung eintretenden Drehung der Wage entgegen. Giebt nun P durch Versuch die Größe, bei welcher der Balten der Wage horizontal steht, so ist Pl dem Moment der Reibung gleich. Bezeichnet man das Gewicht der Wage mit G, so ist der Druck, welcher das Reibungsmoment hervorrust, G+2Q+P und dieses selbst also der G+2Q+P und der G+2Q+P und dieses selbst also der G+2Q+P und dieses selbst also der G+2Q+P und der G+2Q+

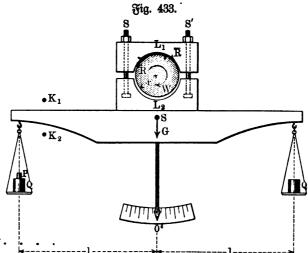
unb
$$Pl = (G + 2Q + P)fr$$

$$f = \frac{Pl}{(G + 2Q + P)r}$$
ift.

Mit dieser von Hirn eingeführten Borrichtung läßt sich also der Reisbungskoefficient f für Zapsenreibung bestimmen, wobei die Pslöcke  $K_1$  und  $K_2$  in der Wand dazu dienen, das Mitnehmen des Balkens zu verhindern.

Beigt z. B. der Versuch für eine Welle aus Sußeisen und ein Bronze-lager bei  $l=1\,\mathrm{m}$ ,  $r=10\,\mathrm{cm}$ ,  $G=100\,\mathrm{kg}$ ,  $Q=1000\,\mathrm{kg}$  die horizontale Stellung des Valkens für  $P=16.8\,\mathrm{kg}$ , so ist für diese Verhältnisse  $f\sim0.08$ .

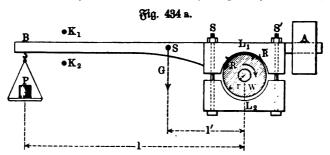
Ist f bestimmt, fo tann dieselbe Bor= richtung bazu bienen, Arbeitsleistung einer Maschine zu be= stimmen. Wenn die Welle W etwa durch ein Rahnrad mit einer aweiten Welle W' in Berbindung ist und durch diese eine bestimmte Arbeit leistet, so macht sie dabei eine bestimmte Anzahl von Umdrehungen in der Minute. Wird die Berbindung von W. und W' gelöst, so



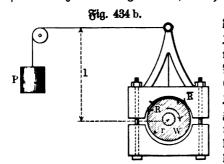
läuft W rascher. Legt man nun die Reibungswage auf die Welle W und belastet dieselbe mit Q bezw. Q+P, dis W wieder die frühere Anzahl n Umdrehungen in der Minute macht, so mißt Pl bei horizontaler Stellung des Wagebaltens das entstandene Reibungsmoment, dessen Arbeit genau so groß ist wie die Arbeit, welche W beim Eingriff mit W' im Betriebe leistet.

Es ist zweitmäßiger, die Belastungen Q durch Anziehen der Lagersschrauben S und S' zu ersehen, so daß man mit einer Schale für P auß-

tommt, und demnach auch nur die linke Halfte des Wagebalkens gebraucht. Man gelangt dann zu einer Borrichtung, die bereits vor der Hirnschen Reibungswage von Prony eingeführt worden ist, zu dem Pronyschen Zaum. Man pflegt dabei den halben Wagebalken an der oberen Lagerhälfte anzubringen, wie Fig. 434 a zeigt. Statt der anderen Halfte des Wagebalkens muß dann bei A ein= für allemal ein Gewicht angebracht werden, so daß der



unbelastete Zaum bei ruhender Welle W horizontal steht, salls man nicht das Gewicht G der linken Halfte des Wagebalkens, welches in dem Schwerzunkte S zur Wirkung kommt, durch sein Moment l'G berücksichtigen will.



Bei Bersuchen legt man zunächst die obere und die untere Backe des Zaumes locker auf, verschraubt sie leicht und belastet bei B; dabei dienen die Pflöcke K1 und K2 in der Wand zur Sicherheit gegen das Schleudern des Zaumes. Man zählt nun die Tourensahl für W, entweder unmittelbar oder mit Hülfe eines Belocimeters, und bringt sie durch abwechselndes Anziehen der Schrauben S und S' und durch

Bermehrung der Belastung bei B auf den Wert n, den die Welle W beim Eingriff mit W' hatte. Ift dieser Zustand erreicht, so ist die Arbeitsleistung im Betriebe für W dieselbe wie jetzt, wo ihre Arbeitsleistung in der Überswindung der Reibung besteht. Bezeichnet Mo das Woment der Reibung, welches überwunden wird, so ist, salls das Gegengewicht A angebracht ist,

Die Arbeit für eine Umdrehung ist  $Mo \cdot 2\pi$ , für n Umdrehungen also  $Mo \cdot 2\pi$ . n, so daß in der Setunde

$$\frac{\textit{Mo} \cdot 2\pi \cdot n}{60}$$

Meterkilogramm Arbeit geleistet werden, ober in Pferbestärken

$$\frac{Mo \cdot 2\pi \cdot n}{60 \cdot 75} = 0,001396n \cdot Mo \quad . \quad . \quad . \quad . \quad 184$$

Würde der Balten von der Welle mitgenommen, so hätte B die Gesschwindigkeit  $c=\frac{2\pi l \cdot n}{60}$ , so daß die Arbeitsleistung in der Sekunde für Mo=Pl auch durch  $P\cdot c$  dargestellt werden kann.

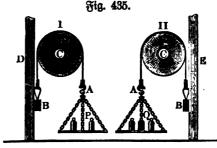
Giebt z. B. der Versuch  $P \sim 50 \, \mathrm{kg}$  für  $l = 2 \, \mathrm{m}$  und für n = 100, so ist die Arbeitsleistung von W bestimmt als 13,96 P. S.

In Bezug auf die Bersuche mag noch bemerkt werden, daß man den Zaum nicht unmittelbar mit der Welle in Berührung bringt, sondern auf dieser (um sie zu schonen) eine Bremsscheibe besestigt.

In Fig. 434 b ist noch eine Borrichtung dargestellt, bei welcher das Geswicht des Balkens unter allen Umständen außer Betracht bleibt, weil hier eine senkrechte Achsenstellung des

Baltens eingeführt ift.

Derartige Borrichtungen wie der Pronysche Zaum heißen Brems= bynamometer. Ihre einsachste Form ist in Fig. 435 dargestellt, wo die Reibung durch einen belasteten Gurt ausgesührt wird. Werden sür die Anordnungen I und II die Beslastungen P und Q so bestimmt, daß die Welle C dieselbe Tourenzahl



n erhält, welche sie im Betriebe hat, so ist für I die Spannung von B durch Q und für II die Spannung von B durch P gegeben. Bezeichnet man die Reibung durch R, so ist also in beiden Fällen

$$Q = P + R$$

d. h. man hat R=Q-P, so daß für einen Bellenradius r das Moment der Reibung r(Q-P) und ihre Arbeitsleiftung

$$\frac{r(Q-P) \cdot 2\pi \cdot n}{60 \cdot 75} P \cdot S \cdot \dots \cdot 185)$$

iſt.

10. Reibungsrollen und Reibungsröder. Um die Reibung eines Zapfens vom Halbmesser r zu vermindern, legt man ihn, wie Fig. 436 (a. f. S.) zeigt, auf zwei Reibungsrollen I und II vom Halbmesser r', die selbst mit Zapsen vom Halbmesser  $\rho$  in Lagern ruhen. Der Druck [D] auf den Zapsen Z zerlegt sich in die Drucke  $[N_1]$  und  $[N_2]$ , welche für die Zapsen von I und II die betreffenden Reibungsmomente liefern.

Statt des Reibungsmomentes Dfr, welches der unmittelbaren Auflagerung von Z entsprechen würde, sind also hier die Reibungsmomente  $N_1f\varrho$  und  $N_2f\varrho$  anzusehen. Dabei ist der Borgang des näheren so, daß in  $A_1$  und  $A_2$  bezw. für Z die Reibungen  $[\overline{R}_1]$  und  $[\overline{R}_2]$  entstehen, welchen sür I und I bezw. die Reibungen  $[R_1]$  und  $[R_2]$  entsprechen.

Das Moment der äußeren Kräfte, welches für Z thatsächlich die Reibungen überwindet, ist

$$Mo = (\overline{R}_1 + \overline{R}_2)r$$
.

Für I und II wirken  $[R_1]$  und  $[R_2]$  am Arme r', so daß  $R_1 \cdot r' = N_1 f \varrho$  und  $R_2 \cdot r' = N_2 \cdot f \cdot \varrho$ 

ift.

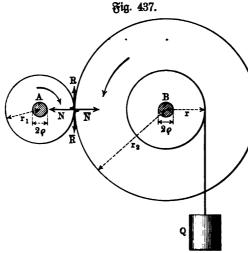
Man hat also

$$Mo = \frac{f \varrho \, r}{r'} \, (N_1 + N_2).$$
§ig. 436.

D

 $R_1 = \frac{R_1}{R_1} = \frac{R_2}{R_2} =$ 

Sieht man von ber geringen, gelegentlich bes Rletterns des Zapfens besprochenen Ungleichheit von  $N_1$  und  $N_2$  ab, so ist für  $2 \, \varepsilon$  als Centriwinkel



$$N_1 = N_2 = \frac{D}{2\cos\varepsilon},$$

d. h. man hat

$$Mo = \frac{\varrho}{r'\cos\varepsilon} (Dfr).$$

Soll also gegenüber Dfr eine Ersparnis eintreten, so muß

$$\varrho < r' \cos \varepsilon$$

fein.

Für  $\varepsilon = 60^{\circ}$  muß 3. B.

 $2 \, \varrho < r'$  fein.

Die Werte ber Reibungen [R1] und [R2], welche nicht beftimmt zu werben brauchen, find hier nicht etwa als  $fN_1$ und  $fN_2$  anzusehen, ba die

Flachen in A1 und A2 nicht aufeinander gleiten follen, fie find viel geringer.

Wir betrachten diesen Borgang noch etwas genauer, wollen aber dabei den Japsen Z durch ein Rad ersetzt denken, wie es Fig. 437 zeigt, bei der es sich um zwei Reibungsräder A und B handelt. Werden die Umfänge der Räder A und B durch die Kräste [N] und  $[\overline{N}]$  gegeneinander gepreßt, so entstehen zugleich die tangentialen Widerstände [R] und  $[\overline{R}]$ . Soll B, einschließlich der Überwindung der Japsenreibung, eine bestimmte Arbeit leisten, so kann man sich diese durch das Auswickeln eines Gewichtes Q am Arme r veranschaulichen, so daß

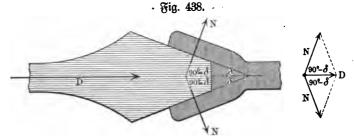
$$\overline{R} \cdot r_2 = Q \cdot r$$

ist.

Dabei ist  $\overline{R} < fN$ , falls kein Gleiten stattfinden soll, so daß

$$\frac{Qr}{r_2} < fN$$
 ober  $N > \frac{Qr}{fr_2}$ 

die Bedingung dafür ist, daß B durch Reibung von A mitgenommen wird. Dabei ist f der Reibungskoefsicient innerhalb der Bewegung.



Läßt man die Räder durch eine Keilnute (Keilräder) ineinander greifen, wie es Fig. 438 zeigt, so ist  $N=\frac{D}{2\sin\delta}$  und  $2\,N=\frac{D}{\sin\delta}$ . Demnach ist jett die Bedingung

$$rac{D}{\sin\delta} > rac{Q\,r}{fr_2}$$
 ober  $D > rac{(Q\,r)\sin\delta}{fr_2}$ 

zu erfüllen, b. h. in diesem Falle dars D kleiner sein als im vorigen Falle. Nimmt man noch Rücksicht auf die Einpressung der Räder infolge ihrer Elasticität, so ist zu setzen

$$D > \frac{(Qr)\sin(\delta + \varphi)}{r_2\sin\varphi}.$$

Für  $\delta=15^\circ$  und f=0.1 ist  $\frac{f}{\sin\delta}=0.39$  und  $\frac{\sin\phi}{\sin(\phi+\delta)}=0.28$ , so daß  $D>\frac{Qr}{r_2}\cdot\frac{1}{0.39}$  im exsten Falle und  $D>\frac{Qr}{r_2}\cdot\frac{1}{0.28}$  im dweiten Falle.

Bei Berücksichtigung der Zapfenreibung  $(f_z)$  sind für die Zapfen vom Halbmesser  $\varrho_1$  und  $\varrho_2$  die Momente N .  $f_z$  .  $\varrho_1$  und N .  $f_z$  .  $\varrho_2$  zu überwinden.

Das treibende Moment Mo für A hat dann für die Grenze des Gleitens den Wert

$$Mo = r_1 R + N \cdot f_s \cdot \varrho_1 = N(fr_1 + f_s \varrho_1).$$

Ebenso ist für B an der Grenze des Gleitens

$$Rr_2 = rQ + N \cdot f_s \cdot Q_2$$

b. h.

$$rQ = N(fr_2 - f_1 \varrho_2).$$

Daraus folgt

$$Mo = rQ \frac{fr_1 + f_s \varrho_1}{fr_2 - f_s \varrho_2} \sim rQ \cdot \frac{f_s}{f} \cdot \frac{r_1}{r_2} \left( \frac{f}{f_s} + \frac{\varrho_1}{r_1} + \frac{\varrho_2}{r_2} \right).$$

Reduziert man Mo auf den Umfang  $(r_1)$  und ebenso rQ auf den Umsfang  $(r_2)$ , so ist  $Mo=r_1K_1$  und  $rQ=r_2K_2$ , so daß dann

$$K_1 \sim K_2 + K_2 \left(\frac{\varrho_1}{r_1} + \frac{\varrho_2}{r_3}\right) \cdot \frac{f_s}{f}$$

ist.

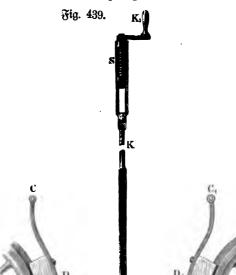
Soll die Arbeitsleistung von rQ einer bestimmten Anzahl  $\overline{N}$  von Pferdesstärken entsprechen, so hat man für eine Geschwindigkeit v von Q

$$\overline{N} \cdot 75 = Q \cdot v$$
.

Dabei ist  $v=rac{2\,r\,\pi\,.\,n_2}{60}$ , salls  $n_2$  die Tourenzahl von B ist, so daß also

$$Qr = \frac{\overline{N} \cdot 75 \cdot 60}{2\pi \cdot n_2} = 716.2 \cdot \frac{\overline{N}}{n_2}$$

und  $K_2 = 716.2 \cdot \frac{\overline{N}}{n_2} \cdot \frac{1}{r_2}$  ist (ober auch =  $716.2 \cdot \frac{\overline{N}}{n_1} \cdot \frac{1}{r_1}$ , falls sich  $n_1$  und



 $r_1$  auf das erste Rad bezieht). Ist x die Anzahl P . S, welche A bewegt, so ist

$$x = \overline{N} \left[ 1 + \left( \frac{\varrho_1}{r_1} + \frac{\varrho_2}{r_2} \right) \frac{f_z}{f} \right].$$

11. Bremsvorrichtungen. Als Beispiel mag zunächst die in Fig. 439 dargestellte Badensbremse behandelt werden. Sie besteht aus einem oder zwei Stüden Holz oder Gußeisen, die gegen den Umfang einer Welle oder eines darauf sigensden Rades gebrückt werden, hierdurch Reibung erzeugen, um mit Hülfe derselben eine vorhandene Bewegung zu versnichten oder zu verlangsamen.

Es gehören hierzu die sogenannten Schleifzeuge, die bei den Fuhrwerten zur Anwendung kommen. Es soll der Reibungswiderstand bei einem Schleiswerke (Fig. 439) für Eisenbahnräder berechnet werden, bei welchem das Bremsen an zwei Rädern A und  $A_1$  zu gleicher Zeit bewirkt wird. Zu dem Ende wird der Aniehebel  $DED_1$  mittels der Schraube S in eine möglichst horizontale Lage gebracht, wodurch die beiden Laschen B und  $B_1$  gegen die Radumsänge gedrückt werden. Die Krast an der Kurbel sei  $K_1$ , Länge derselben a, mittlerer Halbmesser ser Schraube  $r_m$ , h deren Ganghöhe,  $a_m$  der mittlere Reigungswinkel und f Reisdungsloefsicient sür die Bewegung der Schraube. Weiter sei  $\beta$  der Winkel zwischen einem Arme des Kniehebels und der Zugstange EK,  $f_1$  der Reibungsstoefsicient zwischen Radumsang und Backe.

Für biefe Annahmen ift

$$R = f_1 \frac{a}{r_m} K_1 \cot(\alpha_m + \varphi) tg \beta.$$

Die Kraft K, mit welcher die Stange in E aufwärts zieht, ift für die Schraube als Last aufzusassen, so daß man hat

$$K_1 a \doteq Kr_m tg(\alpha_m + \varphi)$$

ober

$$K = \frac{K_1 a}{r_m tg (\alpha_m + \varphi)}.$$

Der horizontale Druck, den der Kniehebel (vergl. S. 302) auf B oder auf  $B_1$  ausübt, ist  $\frac{1}{2}Ktg\beta$ , die entsprechende Reibung also  $\frac{1}{2}f_1Ktg\beta$ . An beiden Backen zusammen beträgt also die Reibung

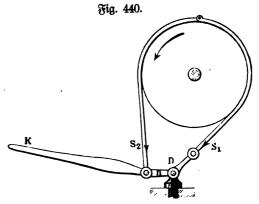
$$R = f_1 \frac{K_1 a}{r_m} \cot(\alpha_m + \varphi) \cdot tg \beta.$$

Wir betrachten ferner eine Regelbremse, wie sie bei Ruppelungen vor- kommt.

Die Reibung mag auf den Mänteln zweier normalen Kegel hervorgebracht werden. Der Kegel auf der treibenden Welle ist fest und bietet der

Reibung eine konkave Obersfläche bar, bei dem anderen, der auf der getriebenen Welle verschiebbar ist, geschieht die Reibung auf der konvegen Oberstläche.

Es ift das Reibungsmoment Mo zu bestimmen, wenn der verschiebbare Kegel mit einem Drude P, in Richtung der Achse wirksam, gegen den sesten geschoben wird. Zu dem Ende sei  $r_1$  der äußere,  $r_2$  der innere Halbmesser des



reibenden Regelmantels, a der Winkel, ben die Seite des Regels mit der Achse bildet, und f der Reibungskoefficient. Man hat hier

$$Mo = \frac{2}{8} \frac{P \cdot \sin \varphi}{\sin(\alpha + \varphi)} \frac{r_1^3 - r_2^3}{r_1^2 - r_2^2}$$

Der Druck P wird gewöhnlich durch eine Rückgabel mit doppelter Hebelsverbindung übertragen, wonach sich P durch die wirksame Kraft K und die Hebelarme a, b, a' und b' wie folgt bestimmt

$$P = \frac{a}{b} \cdot \frac{a'}{b'} K.$$

Die Kraft  $P_1$ , welche bei berartigen Bremsen im Zapsen der inneren Büchsennabe wirksam sein muß, um die Bremse zu lösen, ist

$$P_1 = P \frac{\sin(\varphi - \alpha)}{\sin(\varphi + \alpha)}.$$

Wir betrachten weiter eine Bandbremse, wie sie Fig. 440 (a. v. S.) barstellt. Ist Mo das Woment der an dem Hebel wirtsamen Kraft [K] für D als Drehpunkt, so ist

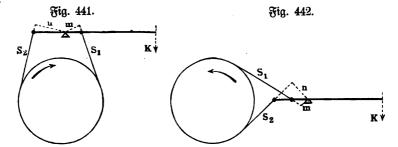
$$Mo = nS_2$$
,

da  $[S_1]$  durch den Drehpunkt geht.

Die Reibung für die Scheibe ist  $R=S_1-S_2=S_2\,(e^{f\,arc\,\cdot\,\alpha}-1)$ , so daß

$$Mo = n \cdot \frac{R}{e^{farc \cdot a} - 1}$$

ift.



Dient die Reibung dazu, eine Last Q am Arme  $r_2$  gleichsörmig zu bewegen, so ist für einen Scheibenhalbmesser  $r_1$ 

$$R \cdot r_1 = Q \cdot r_2$$

b. h. man hat

$$Mo = n \cdot Q \cdot \frac{r_2}{r_1} \cdot \frac{1}{e^{farc \cdot a} - 1}$$

In den Fig. 441 und 442 sind sogenannte Differentialbremsen dars gestellt, bei denen beide Bandenden an einem zweiarmigen Hebel angebracht sind. Hier ist

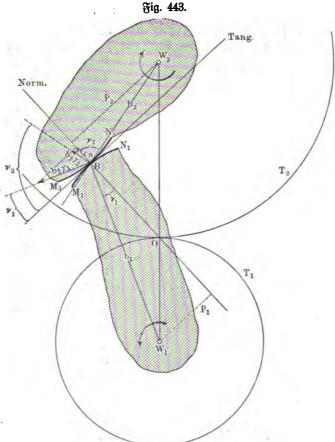
$$Mo = S_1 m - S_2 n$$
.

Da  $S_1=S_2$  .  $e^{farc \cdot a}$  ist, so kann Mo beliebig klein gemacht werden, wenn man m und n so wählt, daß

$$\frac{n}{m} \sim e^{farc \cdot a}$$
.

Man kann hier statt der Kraft K am Ende des Hebelarmes allein das Gewicht des Hebelarmes benutzen.

12. Zahnräder. Wir betrachten hier ben Fall, in dem die Wellen der Räder parallel gelagert sind, so daß es sich um eine sogenannte cylindrische Berzahnung (vergl.  $\mathfrak S.$  150) handelt. Die beiden Wellenachsen mögen in Fig. 443 senkrecht zur Ebene der Zeichnung durchtreten, in den Punkten  $W_1$ 



und  $W_2$ . Die Räder, welche auf  $W_1$  und  $W_2$  sizen, mögen sich in B berühren, wobei  $M_1N_1$  das Profil eines Zahnes für  $W_1$  und  $M_2N_2$  das Profil eines Zahnes für  $W_2$  darstellt.

Ift  $\gamma_1$  die Wintelgeschwindigkeit für  $W_1$ , so hat B als Punkt von  $W_1$  die Geschwindigkeit  $[b_1\gamma_1]$ . Bei der Übertragung der Bewegung erhält  $W_2$  eine Winkelgeschwindigkeit  $\gamma_2$ , so daß B als Punkt von  $W_2$  die Geschwindigkeit  $[b_2\gamma_2]$  hat; es sind  $[b_1\gamma_1]$  und  $[b_2\gamma_2]$  bezw. senkrecht zu  $W_1B$  und  $W_2B$ .

Berlegt man diese Geschwindigkeiten in Richtung der Tangente und der Normale von B, so müssen die Normalkomponenten  $(c_n)$  infolge des Einsgriffes übereinstimmen, d. h. man hat

$$(b_1\gamma_1)\sin\nu_1=(b_2\gamma_2)\sin\nu_2.$$

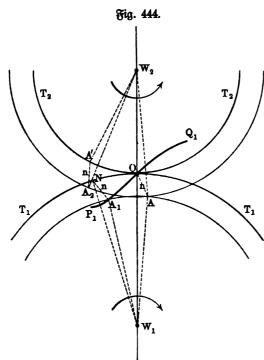
Da nun die Lote  $p_1$  und  $p_2$  bezw. aus  $W_1$  und  $W_2$  auf die Rormale die Werte  $p_1 = b_1 \sin \nu_1$  und  $p_2 = b_2 \sin \nu_2$  haben, so gilt auch

$$p_1\gamma_1=p_2\gamma_2$$
 ober  $p_1:p_2=\gamma_2:\gamma_1$ .

Daraus solgt, da  $p_1:p_2=0\,W_1:0\,W_2$  ist,

$$OW_1:OW_2=\gamma_2:\gamma_1.$$

Soll also bas Berhältnis der Wintelgeschwindigkeiten  $\gamma_1:\gamma_2=\varepsilon$  bei der Bewegung konstant bleiben, so muß die Rors



bleiben, so muß die Ror=
male im Berührungs=
punkte zweier Zähne stets
burch ein und benselben
Punkt O der Centrale
W1W2 gehen, und zwar
teilt O die Centralstrecke
W1W2 im umgekehrten
Berhältnisse der Binkel=
geschwindigkeiten y1 und y2.

Man nennt diese Beziehung das Grundgeset ber Bergahnung.

Schlägt man also um  $W_1$  mit  $W_1O = r_1$  und um  $W_2$  mit  $W_2O = r_2$  Kreise, so rollen diese Kreise bei der Bewegung sür ein konstantes  $\varepsilon$  auseinsander ab. Diese Kreise heißen die Teilkreise (Primitivumstänge) der Berzahnung. Mit Hülfe der Teilkreise kann man sür ein beliebiges Prosil eines Zahnes von  $W_1$  das zugeshörige Prosil eines Zahnes von  $W_2$  bestimmen.

 $P_1Q_1$  in Fig. 444 sei die gegebene Kurve, welche das Zahmprofil für  $W_1$  giebt. Kommt ein bestimmter Punkt  $A_1$  von  $P_1Q_1$  bei der Bewegung mit einem Punkte  $A_2$  der gesuchten Kurve  $P_2Q_2$  überhaupt in Berührung, so muß der Berührungspunkt A auf der Bahn von  $A_1$  liegen,  $A_2$  de einem Kreise vom Kadius  $W_1A_1$ . Die Kormale der Kurve  $P_1Q_1$  in  $A_1$  geht durch  $A_2$ , wenn  $A_3$  nach  $A_4$  gelangt ist. Da die Kormale für die Lage  $A_4$ , so kann wan  $A_4$  daburch bestimmen, daß man die Strecke  $A_1N=n$  auf der

Normalen in  $A_1$  mißt, d. h. A liegt auf einem **A**reise um O vom Nadius OA = n.

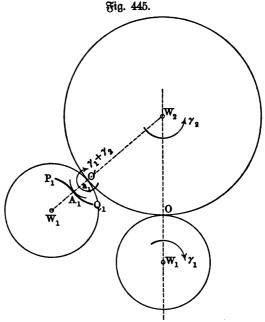
Der Ort der Berührungspunkte A heißt die Eingriffslinie.

Der Punkt  $A_2$  des gesuchten Profiles  $P_2Q_2$ , der mit  $A_1$  in A in Berührung ist, muß von  $W_2$  den Abstand  $W_2A$  haben, b. b. auf einem Kreise um  $W_2$  vom Radius  $W_2A$  liegen. Seine relative Lage zu  $A_1$  sindet man offenbar, indem man A als Punkt von  $W_1$  nach  $A_1$  zurüdbewegt und zugleich die entsprechende Lage  $A_2$  von A als Punkt von  $W_2$  aufsucht. Sie entsprechen Abstand des Teilkreises von  $W_2$  um OA' = ON, da  $W_1AO$  in die Lage  $W_1A_1N$  gelangt, wenn A als Punkt von  $W_1$  nach  $A_1$  zurückkehrt.

Dabei nimmt  $W_2OA$  bie Lage  $W_2A'A_2$  ein, b. h.  $A'A_2 = OA = n$ . Dem=nach ist  $A_2$  gegeben burch ben Kreis um  $W_2$  vom Radius  $W_2A$  und burch ben Kreis um A' vom Radius n.

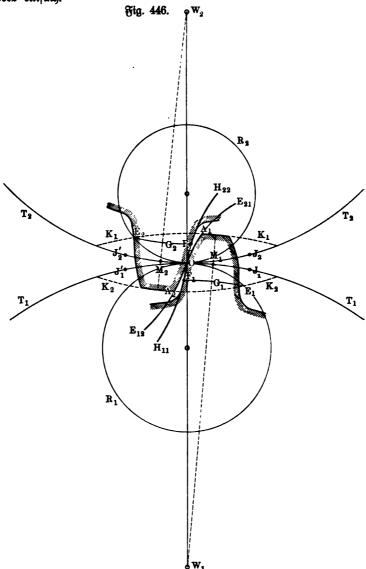
Heale gündet sich unmittelbar das eine der Reuleauxschen Versahren sir die Konstruktion des Vrosiles für W2.

Gine andere Konstruktion (vergl.  $\lesssim$  149) ergiebt sich nach Poncelet, indem man das Abrollen von  $P_1Q_1$  auf dem zu bestimmenden Prosile  $P_2Q_2$  näher unterssucht. Wan denkt sich dazu beiden Kädern außer ihren Winkelgeschwindigkeiten  $p_1$ 



und  $\gamma_2$  noch die Wintelgeschwindigkeit —  $\gamma_2$  erteilt, und zwar so (um  $W_2$ ), daß  $W_2$  ruht und die Relativbewegung von  $W_1$  gegen  $W_3$  untersucht werden kann. Es rollt jest der Teilfreis von  $W_1$  (zugleich mit seinem Profile  $P_1Q_1$ ) auf dem ruhenden Teilfreise von  $W_2$  ab, so daß die verschiedenen Lagen von  $P_1Q_1$  die gesuchte Linie  $P_2Q_3$  einhüllen. Dabei ist die Wintelgeschwindigkeit von  $W_1$  für den Berührungspuntt O' der Kreise als Drehpuntt  $\gamma_1+\gamma_2$ . Ein Puntt  $A_1$  des Profiles  $P_1Q_1$  beschreibt also in der Zeit  $\tau$ , für  $lim\tau=0$  den Bogen  $a_1(\gamma_1+\gamma_2)\tau$ , falls  $O'A_1=a_1$  gesett wird. Thatsächlich geht durch O in der Zeit  $\tau$  der Bogen  $(r_1\gamma_1)\tau$  vom Teilfreise  $W_1$  und der Bogen  $(r_2\gamma)\tau$  von dem Teilfreise  $W_2$ . Bezeichnet man diese Bogen, welche einander gleich sind, durch b, so ist  $a_1\left(\frac{1}{r_1}+\frac{1}{r_2}\right)$  der Bogen für  $A_1$  (vgl. Fig. 445).

Für die Profile werden die cytlischen Kurven [Cytloide, Epicytloide, Hoppocytloide (Pericytloide) und Kreisevolvente] verwandt, welche durch Abswernicke, Rechanit. 1. rollen won Kreisen und Geraden auf Kreisen entstehen; die Konstruktion der Normalen (mit Hulfe des augenblicklichen Drehpunktes) ist für diese Kurven besonders einfach.



Für die Kreisevolvente ist die Eingriffslinie eine Gerade, für die anderen Profilkurven ein Kreis.

In Fig. 446 find zur Erzeugung der Jahnprofile die beiden Rollfreise (Wälzungskreise oder Radfreise)  $R_1$  und  $R_2$  eingeführt. Durch Abrollen von  $R_1$  innerhalb des Teilkreises  $T_1$  entsteht die Hypocykloide  $OH_{1,1}$ , durch Ab-

rollen von  $R_1$  auf dem Teilfreise  $T_2$  entsteht die Epicykloide  $OE_{1,3}$ . Durch Abrollen von  $R_2$  innerhalb des Teilfreises  $T_2$  entsteht die Sypocykloide  $OH_{2,2}$ , durch Abrollen von  $R_2$  auf dem Teilfreise  $T_1$  entsteht die Epicykloide  $OE_{2,1}$ . Schlägt man mit der halben Zahnbreite um O einen Kreis  $(M_1$  und  $M_2)$ , so sind die Durchmesser  $W_1 M_1$  und  $W_2 M_2$  die Symmetralen der beiden Zähne, so daß die bereits bestimmten Kurven um sie geklappt werden müssen, um die äußeren Zahnslanken zu geben. Durch die Kreise  $K_1$  und  $K_2$ , welche Kronenkreise (Kopskreise) genannt werden, und durch entsprechende Kreise, welche Wurzelkreise (Fußkreise) genannt werden, begrenzt man die Zähne vollständig.

Die Eingriffslinie liegt auf den beiden Rolltreisen; die Eingriffsbahn, welche wirklich benutzt wird, wird auf ihnen durch die Kronenkreise abgegrenzt, so daß sie durch  $E_1 O E_2$  dargestellt wird.

Sind von den Teilkreisen  $T_1$  und  $T_2$  die Bogen  $J_1OJ_1$  und  $J_2OJ_2$  zur Erzeugung der Zähne wirklich benutt worden (Eingriffsbogen), so ist  $E_1OE_2 = J_1OJ_1' = J_2OJ_2'$ . Bei Beginn des Eingriffes in  $E_1$  berühren sich dort  $A_2$  und  $F_1$ , so daß für die gezeichnete Stellung  $OA_2$  und  $OF_1$  in Berührung gewesen sind, deren relative Berschiedung  $OA_2 - OF_1$  beträgt. Bei der weiteren Bewegung kommen schließlich in  $E_2$  die Punkte  $A_1$  und  $F_2$  zur Besührung, so daß nach der gezeichneten Stellung  $OA_1$  und  $OF_2$  zur Berührung gekommen sind, deren relative Berschiedung  $OA_1 - OF_2$  deträgt.

Bezeichnet man den mittleren Kormalbruck für den ganzen Eingriff durch N, so ist die mittlere Reibung durch fN darstellbar, und ihre Arbeit  $A_{\Re}$  ist im Mittel

$$\mathfrak{A}_{\mathfrak{R}} = fN[(\widehat{OA}_{2} - \widehat{OF}_{1}) + (\widehat{OA}_{1} - \widehat{OF}_{2})] \\
= fN[(\widehat{OA}_{2} - \widehat{OF}_{2}) + (\widehat{OA}_{1} - \widehat{OF}_{1})] \\$$
. . . 186)

Da [N] während des ganzen Eingriffes in seiner jeweiligen Richtung die Bahn  $E_1 O E_2$  zurücklegt, so ist die dabei geleistete Arbeit

Man hat also ben verhältnismäßigen Berlust an Arbeit burch gleitende Reibung in Bezug auf die Rugarbeit gegeben als

$$\mathfrak{B} = \frac{\mathfrak{A}_{\mathfrak{R}}}{\mathfrak{A}} \cdot 188$$

Die entwidelte Formel ift die Grundlage für die graphische Be= ftimmung ber Reibungsarbeit bei Bahnrabern.

Ihre Umsetzung in eine, für die Rechnung geeignete Form, scheitert naturgemäß daran, daß die Ausdrücke für die Bogen, welche in ihr auftreten, außerst verwickelt sind.

Man pflegt deshalb einen rechnerischen Ausbruck für die sogenannte Gradflankenverzahnung zu entwickln und diesen auch für andere Berzahnungen zu benuzen, was bei der Unsicherheit in Bezug auf die Bestimmung von f und N sehr wohl zu rechtsertigen ist.

Bei der äußeren Gradflankenverzahnung, welche Fig. 447 darstellt, greift von dem einen Rade nur die Krone, von dem anderen nur die Wurzel ein, so daß der ganze Eingriff auf der einen Seite von O erfolgt.

Bier ist  $\mathfrak{B} = f \cdot \frac{\widehat{OA}_1 - \widehat{OF}_1}{\widehat{OE}_1}$ Fig. 447.  $T_1$ 

Dreht man vie some mit  $\widehat{OF_1}$  tongruent ift, so ist  $\mathfrak{B}=f\cdot \frac{\widehat{O''PO'}}{\widehat{OE_1}},$ Dreht man die Räder zurud nach  $E_1$ , so daß  $\widehat{O''}E_1$  mit  $\widehat{OA_2}$  und  $\widehat{E_1O'}$ 

ober auch

 $\mathfrak{B} \sim \frac{p_1}{\widehat{OE}} + \frac{p_2}{p_2},$ 

falls man die Projektionen  $p_1$  und  $p_2$  auf die Achsenrichtung  $W_1 W_2$  einführt.

Sind r, und r, die Radien der Teilkreise, so ist

$$2r_1 \cdot p_1 = \overline{00'}^2 \sim \widehat{00'}^2$$
  
 $2r_2 \cdot p_2 = \overline{00'}^2 \sim \widehat{00'}^2$ 

Man hat also

$$\mathfrak{B} \sim f \cdot \left( \frac{\widehat{OO'^2}}{2 r_1} + \frac{\widehat{OO'^2}}{2 r_2} \right) \cdot \frac{1}{\widehat{OE}_1}$$

Bezeichnet man  $\widetilde{OE}_1$ , d. h. die thatsächlich benutzte Eingriffslinie, durch e, so ist, da  $\widetilde{OO'} = \widetilde{OO''} = \widetilde{OE}_1 = e$  ist,

$$\mathfrak{B} \sim \frac{1}{2} f\left(\frac{1}{r_1} + \frac{1}{r_2}\right) e \dots \dots 189$$

Für die sogenannte innere Berzahnung (Centren  $W_1$  und  $W_2$  auf derselben Seite von O) gilt ebenso

$$\mathfrak{B} \sim \frac{1}{2} f\left(\frac{1}{r_1} - \frac{1}{r_2}\right) e.$$

Da die Entfernung zweier Zähne, gemessen im Teilkreisbogen, als Teislung t bezeichnet wird, so gilt für die Zähnezahlen  $s_1$  und  $s_2$ 

$$2\pi r_1 = \varepsilon_1 t \quad \text{unb} \quad 2\pi r_2 = \varepsilon_2 t.$$

Andererseits ist  $e=\varphi t$ , wobei  $\varphi$  proportional ist zur Dauer des Einsgriffes. Man hat also auch

$$\mathfrak{B} = \pi f \left( \frac{1}{z_1} \pm \frac{1}{z_2} \right) \varphi \quad . \quad . \quad . \quad . \quad . \quad 190)$$

Dabei gilt das Zeichen + für äußere Berzahnung (Bollräder), das Zeichen — für innere Berzahnung (Hohlräder).

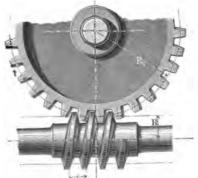
Für f gaben die Bersuche 0.3 dis 0.1, bei gut eingelausenen Rädern kann f auch noch unter 0.1 sinken.

13. Die Schraube ohne Ende. Wenn sich die Wellen zweier Räber schneiben, anstatt parallel zu sein, so verwendet man Kegelräder (konische Berzahnung, vergl. S. 150). Kreuzen sich Fig. 448.

Berzahnung, vergl. S. 150). Kreuzen sich bie Wellen, so sind wiederum besondere Radsormen einzusühren, falls man nicht durch Einführung einer Hülfswelle das Käderpaar durch zwei Paare konischer oder durch ein Paar cylindrischer und ein Paar konischer Käder ersett.

Kreuzen sich die Wellen unter rechtem Winkel, so kann man mit einer Schraube (Schnecke) und einem Schraubenrade die Übertragung der Bewegung (Schraube ohne Ende) bewirken (Fig. 448).

Das Moment Mo für die Schraube, für welche der Druck P des Rades als Laft anzu=



sehen ist, beträgt nach Formel 171) für  $\alpha_m$  als Steigung ber mittleren Schraubenlinie

$$Pr_m tg(\alpha_m + \varphi).$$

Außerdem ist die Reibung im Lager zu berücksichtigen, wobei namentlich das einseitige Ampressen der Schraube durch [P] in Frage kommt.

Man kann das entsprechende Moment nach den Formeln der Zapfenreibung bestimmen oder dasselbe durch Bersuche feststellen. Man psiegt ihm dadurch Rechnung zu tragen, daß man 10 Proz. zuschlägt und also mit

$$Mo = 1.1 Pr_m \cdot tg(\alpha_m + \varphi)$$

rechnet.

Bei guter Ölung ift  $tg \varphi = 0,1$  zu setzen.

Selbsthemmung tritt also ein für  $tg \, \alpha_m < 0,1$ .

Den Achsendruck der Schnecke beseitigt man dadurch, daß man zwei Schnecken auf derselben Welle verwendet, von denen die eine rechts, die andere links gewunden ist, während sie sonst miteinander übereinstimmen, und diese zwei im Eingriff besindliche Schraubenräder mit parallelen Achsen treiben läßt.

Für die Reibung beim Gleiten der Zähne in ihrer Breitenrichtung sest man den verhältnismäßigen Arbeitsverluft an als

$$\mathfrak{B} = \frac{f\left(\frac{2\pi r_{m}}{t} + \frac{t}{2\pi r_{m}}\right)}{1 - \frac{t}{2\pi r_{m}}f},$$

falls t die Teilung und  $r_m$  den mittleren Halbmesser der Schrauben (Schnecken) bezeichnet.

Den Arbeitsverlust durch die eigentliche Zahnreibung hat man für s als Zähnezahl und  $\varphi$  als Dauer des Eingriffes durch

$$\mathfrak{B} = \frac{\pi f}{\pi} (\frac{1}{2} \varphi^2 - \varphi + 1)$$

zu bestimmen.

Wird das Schraubenrad zum Heben einer Last Q am Arme r benutt, so ist für  $R_1$  als Hebelarm von P

$$PR_1 = Qr$$

bei Bernachlässigung der Biderstände im Lager des Rades bezw. der Seilssteifigkeit.

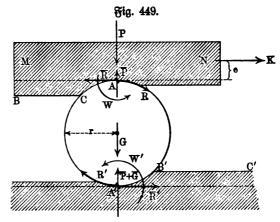
Erset man noch Mo durch eine Kraft K am Arme l, so ist in diesem Falle

$$K = 1.1 Q \cdot \frac{r}{R_1} \cdot \frac{r_m}{l} \cdot tg(\alpha_m + \varphi).$$

14. Gleichförmige Bewegung von Fuhrwerken. Wird ein Körper MN auf eine Walze gelegt, wie es Fig. 449 darstellt, so tritt an den Pumkten A und A' rollende Reibung auf, wenn die Kraft K in Wirksamkeit tritt. Wäre die Walze mit dem Boden sest verbunden, so würde dei A die gleitende Reibung fP auftreten. Wäre die Walze mit dem Körper MN sest ver-

bunden, so würde bei A' die gleitende Reibung f'(P+G) auftreten. Da beides nicht der Fall ist, entwickelt sich bei A nur ein Bruchteil R von fP

und bei A' nur ein Bruchteil R' von f'(P+G). Dafür findet ein Einfinden der Walze in den Boden und ein Einfinden des Körpers gegen die Walze statt, wie es die Linien ABC und A'B'C' in starder Berzerrung darstellen. Diesem Einsinden entspricht für A als Drehpunkt das Moment der rolelenden Keibung  $W=P.f_r$  und sür A' als Drehpunkt das Moment der rollenden Keibung  $W'=P.f_r$ 



Betrachtet man nur die Walze, so ist für A als Drehpunkt R'. 2r = W und sür A' als Drehpunkt R. 2r = W', salls eine gleichförmige Drehung der Walze entstehen soll. Man hat also

$$\overline{R} = R = \frac{1}{2r}(P + G)f_r'$$
 und  $R' = \overline{R}' = \frac{1}{2r} \cdot P \cdot f_r$ 

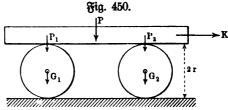
Bringt man alle Horizontalkräfte, die auf MN wirken, unter Abspaltung der entsprechenden Kräftepaare, in A an, so folgt

$$K = R' + \overline{R},$$

d. h.

$$K = \frac{1}{2r} [P \cdot f_r + (P + G)f_r'].$$

Legt man ben Körper auf zwei Walzen, so zerlegt sich P auf irgend eine Weise in  $P_1$  und  $P_2$ , und dieser Zerlegung entspricht eine Zerlegung von K in  $K_1$  und  $K_2$ .



Man hat dann

$$K_1 = \frac{1}{2r} [P_1 \cdot f_r + (P_1 + G)f_r^r]$$

unb

$$K_2 = \frac{1}{2r} [P_2 \cdot f_r + (P_2 + G)f_r'],$$

d. h. man erhält

$$K = K_1 + K_2 = \frac{1}{2r} [P \cdot f_r + (P + G)f_r'].$$

Für  $f_r = f_r'$  ergiebt sich im besondern

$$K = \frac{f_r}{2r}(2P + G).$$

Betrachten wir nun das Rad eines Fuhrwerkes, so müssen wir das Gewicht P des rollenden Teiles und das Gewicht  $P_1$  des fortschreitenden Teiles unterscheiden. Bei gewöhnlichen Wagen besteht der rollende Teil nur in dem Rade, bei Eisenbahnwagen, wo Rad und Achse sest werbunden sind, aber aus Rad und Achse.

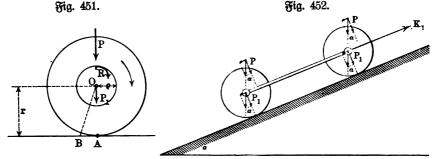
Für A ist das Moment der rollenden Reibung  $(P+P_1)f_r$  zu überswinden, für O außerdem das Moment der Zapsenreibung, welche  $P_1$  entspricht, also  $P_1f_0$ . (Bergl. Fig. 451.)

Nimmt man A als Drehpunkt, so ist hier für eine wagerechte Kraft K in O

$$Kr = (P + P_1)f_r + P_1f\varrho.$$

Dieselbe Betrachtung gilt auch für ein Räberpaar an einer Achse bezw. für mehrere Räberpaare.

Ist die Bahn geneigt, so ändert sich an dem Reibungsmomente der Japsen nichts, während der Normaldruck für die rollende Keibung in  $(P+P_1)\cos \alpha$ 



übergeht (vergl. Fig. 452). Hier gilt also für die Kraft K', welche diese Widerstände zu überwinden hat, für jedes Rad

$$K' = \frac{(P + P_1) f_r \cdot \cos \alpha + P_1 f_{\mathbf{Q}}}{r}.$$

Außerdem sind aber noch die Komponenten  $P\sin\alpha$  und  $P_1\sin\alpha$  zu überwinden, so daß hier

$$K_1 = K' + (P + P_1) \sin \alpha$$

au segen ist.

Da  $\alpha$  für die thatsächlich vorhandenen Bahnen oder Wege sehr klein ist, so ist wegen  $\cos\alpha=1-\frac{arc\ \alpha^2}{1\ .\ 2}+\cdots$  und  $\sin\alpha=\frac{arc\ \alpha}{1}-\cdots$ , in erster Annäherung  $\cos\alpha=1$  und  $\sin\alpha=arc\ \alpha$ , so daß

$$K_1 = \frac{(P+P_1)f_r + P_1f\varrho}{r} + (P+P_1)arc\alpha = K + (P+P_1)arc\alpha$$
gesett werden darf.

Bei Berwendung von Seilen ober Zahnstangen ist diese Betrachtung nicht mehr zulässig, da & hier größere Werte annimmt.

Für das gleichmäßige Ablassen eines Wagens auf geneigten Bahnen bei Benutzung eines Seiles von der Spannung S hat man

$$(P + P_1)\sin\alpha - S = K'$$
.

Für einen bestimmten Winkel  $\alpha_0$  tritt ohne Anwendung eines Seiles (S=0) gleichförmige Bewegung abwärts ein, man hat für  $\cos\alpha_0=1$  und  $\sin\alpha_0=arc\,\alpha_0$  unmittelbar

$$arc \alpha_0 = \frac{(P + P_1)f_r + P_1f_Q}{r(P + P_1)} = \frac{Kr}{r(P + P_1)} = \frac{K}{P + P_1}$$

Demnach ist auch für die Bewegung auf ebener Bahn

$$K = (P + P_1) \operatorname{arc} \alpha_0$$
.

Da  $\alpha_0$  durch Bersuche verhältnismäßig leicht bestimmt werden kann, während die Bestimmung von  $f_r$  und dessen Berwendung nicht einwandfrei ist, so pslegt man  $\alpha_0$  unter dem Namen "Gleichgewichtsneigung" auch der Theorie zu Grunde zu legen.

Man hat dann  $K' \sim K$  und findet so

$$K_1 = (P + P_1)(\sin\alpha + \arccos\alpha_0)$$

$$\sim (P + P_1)\arccos(\alpha + \alpha_0)$$

und

$$S \sim (P + P_1) arc(\alpha - \alpha_0).$$

Bezeichnet man  $arc \alpha_0$ , welches durch  $sin \alpha_0$  oder  $tg \alpha_0$  ersett werden darf, durch  $\overline{f}$ , so spielt  $\overline{f}$  die Rolle eines Reibungskoeffizienten, d. h. die Beswegung kann so beurteilt werden, als wenn gleitende Reibung vorhanden wäre mit dem Koeffizienten  $\overline{f}$ .

Thatsächlich wirkt [K] nicht, wie bisher angenommen wurde, in der Höhe der Achsen, sondern oberhalb derselben. Sine Betrachtung, welche der Untersuchung auf S. 533 entspricht, zeigt aber, daß durch diese Parallelverschies bung von [K] in den Beziehungen parallel zur Fahrbahn nichts geändert wird, nur senkrecht dazu (Druckverteilung) treten Anderungen auf, welche aber auf die abgeleiteten Formeln ohne Einfluß sind.

## Ubungen gur Lehre von den Reibungen.

1. Ein Körper liegt auf einer horizontalen Unterlage, hat ein Gewicht von 62,75 kg und wird durch eine Kraft von 15,25 kg, die nach horizontaler Richtung wirkt, so eben fortbewegt.

Wie groß ist der Reibungskoeffizient?

0,243.

2. Ein mit Eisen beschlagener Schlitten von 150 kg Gewicht wird auf einer horizontalen Schneebahn gerade fortgezogen.

Wie groß ist die dazu notwendige Kraft, wenn f = 0.06 ist?

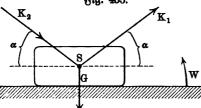
9 kg.

3. Für eine auf Straßenpflaster fortgezogene Schleife ist f=0.45. Wie groß ist die zum Fortziehen notwendige Krast, wenn die Schleife mit der Last  $250 \, \mathrm{kg}$  wiegt?

Wie groß ist die Kraft zum Anziehen der Schleife, wenn der Reibungstoeffizient der Ruhe 0,7 ift?

4. Ein mit Eisen beschlagener Schlitten von 25 kg Gewicht wird auf einer horizontalen Schneemasse in Bewegung gesetzt.

Welchen Weg legt derselbe zurück, wenn eine Arbeitsgröße von 20 mkg Tig. 453. auf ihn übertragen wurde und der Reibungskoefsizient 0,05 ist?



16 m.

5. Wenn ein Körper vom Gewichte G auf einer wagerechten Ebene W fortbewegt werden foll durch eine Kraft, welche mit dieser den Winkel a bildet, so sind zwei Anordnungen (vergleiche

Fig. 453) möglich:  $K_1$  wirkt ziehend und  $K_2$  wirkt schiebend. Beachtet man ben Winkelpseil W, so hat  $[K_2]$  die Neigung  $360^\circ$  —  $\alpha$ , wenn  $[K_1]$  die Neigung  $\alpha$  hat. Für wagerechte Kräfte  $[K_1]$  und  $[K_2]$  fällt dieser Untersschied sort.

Man hat (vergl. S. 539)

$$K_1 = G \frac{\sin \varphi}{\cos(\alpha - \varphi)}$$
 und  $K_2 = G \cdot \frac{\sin \varphi}{\cos(\alpha + \varphi)}$ .

6. Die Betrachtung ber Aufgabe Nr. 5 ift für die schiese Ebene  $[\alpha]$  durchzusühren, wobei s den Winkel der Kräfte gegen diese bezeichnen mag, und zwar für das Hinaufziehen und Ablassen einer Last G. Für Kräfte, parallel zur schiesen Ebene, fällt dieser Unterschied fort.

$$K_1 = G \frac{\sin{(\alpha \pm \varphi)}}{\cos{(\varepsilon \mp \varphi)}}$$
 und  $K_2 = \frac{G \sin{(\alpha \pm \varphi)}}{\cos{(\varepsilon \pm \varphi)}}$ .

- 7. Welche Beziehungen zeigen die Werte für  $K_1$  und  $K_2$  in Nr. 6?
- 8. Wie groß ist  $K_2$  für  $G=270\,\mathrm{kg}$  und f=0.49 (Holz auf Gußseisen), falls die schiefe Ebene die Neigung  $65^{\circ}\,7'$  hat und die Kraft mit der schiefen Ebene den Winkel  $37^{\circ}\,13'$  bildet?

$$K_2 = 601.2 \text{ kg}$$
 beam. 173.2 kg.

- 9. Welchen Winkel  $\varepsilon$  bilbet eine Kraft [G] mit einer schiefen Ebene von der Neigung  $\alpha$ , auf welcher sie einen Körper vom Gewichte [G] hält? Für die ziehende Kraft ist  $\varepsilon = 90^{\circ} \alpha$ , für die schiedende Kraft ist  $\varepsilon = 90^{\circ} \alpha + 2 \varphi$ .
- 10. Ein Körper aus Granit liegt auf einer geneigten Ebene aus Holz, bie den Winkel  $40^{\circ}$  7' 3" mit der Horizontalebene bildet, f=0.58. Der Körper soll auf der Ebene durch eine im Schwerpunkte desselben wirksame Kraft gehalten werden, welche gleich dem Gewichte des Körpers ist.

Welchen Winkel bilbet die Kraftrichtung mit der Richtung der geneigten Ebene für die Grenze des Gleitens?

- 11. Welche Beziehungen gelten für Nr. 9 und 10?
- 12. Die Anwendung Ar. 4 des ersten Kapitels dieses Abschnittes ist unter Berücksichtigung der Reibung auf den Ebenen zu behandeln, salls die Cylinder der Fig. 203 durch Körper mit ebener Grundsläche erset werden. Für die Bewegung in der Richtung der Pfeile gilt für den Fall des Gleichsgewichtes

$$P_1 \sin(\alpha_1 - \varphi) = P_2 \sin(\alpha_1 + \varphi).$$

Für das Ablassen von  $P_2$ , d. h. für die Bewegung gegen die Pfeile gilt  $P_1 \sin{(\alpha_1 + \varphi)} = P_2 \sin{(\alpha_2 - \varphi)}.$ 

Damit sind die Grenzen für  $P_1$  bei gegebenem  $P_2$  bestimmt, salls Ruhe vorhanden sein soll. Im ersten Falle ist bei beschleunigter Bewegung

$$S=rac{P_1P_2}{P_1+P_2}rac{\sin{(lpha_1-arphi)}+\sin{(lpha_2+arphi)}}{\cos{arphi}}$$
 u. f. f.

13. Die Betrachtung der Nr. 12 ist durchzuführen für die folgende Anwendung Nr. 5. Für die beschleunigte Bewegung im Sinne der Pfeile gilt

$$\iota = \frac{P_1 r_1 \sin{(\alpha_1 - \varphi)} - P_2 r_2 \sin{(\alpha_2 + \varphi)}}{\cos{\varphi} \left(P_1 r_1^2 + P_2 r_2^2\right)} \cdot g \text{ u. f. f.}$$

14. und 15. Graphoftatische Bestimmung für Nr. 12 und Nr. 13.

16, In einem Hohlcylinder befindet sich ein Körper, dessen Stützssläche bem Cylinder angepaßt ist, auf der Grenze der Bewegung. Welche Lage hat Fig. 454.

G cos a G

b. fg. 
$$a = f = tg \varphi,$$
$$\alpha = \varphi.$$

Der Reibungstegel für MM' als Achse umfaht alle möglichen Ruhelagen des Schwerpunktes S.

17. In einem Hohlcylinder befindet sich ein prismatischer Stab, bessen Achse die Enlinderachse sentzrecht freuzt. Welche Beziehungen treten hier auf? Bergl. Fig. 455. Durch die Länge l des Stabes und den Halbmesser r wird ε bestimmt. Für die Bewegungspfeile 1 ist O<sub>1</sub>, sür die Bewegungspfeile 2 ist O<sub>2</sub> der Durchschnittspunkt der wirkenden Kräfte bei voller Entwickelung der Reibung. Bergl. Fig. 455.

Fig. 455.  $\begin{array}{c}
W_1 \\
0_1 \\
V_2
\end{array}$   $\begin{array}{c}
W_1 \\
0_1 \\
0_1
\end{array}$   $\begin{array}{c}
W_2 \\
0_1 \\
180^\circ - \vartheta - \varepsilon + \varphi
\end{array}$ Q
Q

Für  $O_1$  folgt gemäß Fig. 455 b

d. h.

$$\frac{a_2}{a_1} = \frac{\cos(\varepsilon - \varphi) \cdot \sin(\varepsilon + \varphi - \vartheta)}{\cos(\varepsilon + \varphi) \cdot \sin(\vartheta + \varepsilon - \varphi)},$$

$$tg\,\vartheta = \frac{a_1 \cdot tg(\varepsilon + \varphi) - a_2 tg(\varepsilon - \varphi)}{a_1 + a_2}.$$

$$a_2 \text{ iff}$$

Für 
$$a_1 = a_2$$
 ift
$$tg \, \vartheta = \frac{\sin 2 \, \varphi}{2 \cos \left(\varepsilon + \varphi\right) \cdot \cos \left(\varepsilon - \varphi\right)}$$

Für Og gilt Entsprechenbes.

Eine Rugel (Cylinder) liegt zwischen zwei um B brehbaren Ebenen A A, B und A, B. Bei welchem Drude P bewegt sich die Rugel aufwärts, falls alle Arafte in einer Vertikalebene liegen? Vergl. Rig. 456.

Für die Ebene links ift das Gleich= gewicht bedingt durch

$$hP - m\bar{N}_1 = 0.$$

Entsprechendes gilt für die Ebene rechts. Für die Rugel gilt als Bedingung bes Gleichgewichtes  $(N_1 = N_2 = N)$ 

$$2N\frac{\sin(\varepsilon-\varphi)}{\cos\varphi}=G.$$

Man hat also

$$P = \frac{1}{2} \frac{G \cdot m \cdot \cos \varphi}{h \cdot \sin (\varepsilon - \varphi)}$$

ober für  $m = R \cot \epsilon$ 

$$P = \frac{1}{2} G \cdot \frac{R}{h} \cdot \frac{\cot \varepsilon \cdot \cos \varphi}{\sin(\varepsilon - \varphi)}$$

Ein prismatischer **19**. Stab lehnt sich bei A auf eine Horizontalebene, mährend er bei B burch ein über eine Rolle geführtes Seil gehalten Welche Beziehungen treten auf, falls alle Kräfte in einer Bertikalebene liegen? Bergl. Fig. 457.

Die Gleichung

$$cos(eta-arphi)=rac{P}{Q}sin\,arphi$$

Fig. 457.

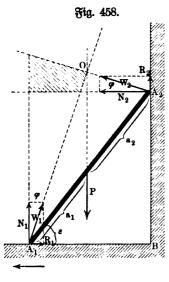
Fig. 456.

giebt den Wert von  $\beta$ , durch den dann a bestimmt ist gemäß der Gleichung

$$tg \alpha = \frac{(a+b) Q \sin \beta - a P}{(a+b) Q \cos \beta}.$$

(Drehpunkt A)

20. Für den prismatischen Stab der Fig. 458 soll der Winkel ε bes stimmt werden, welcher der Grenze des Gleitens entspricht.



$$tg\,\varepsilon=\frac{a_1-a_2\,f^2}{(a_1+a_2)\,f}.$$

Für 
$$a_1 = a_2$$
 ist  $tg \, \varepsilon = \frac{1 - f^2}{2 \, f}$ ,

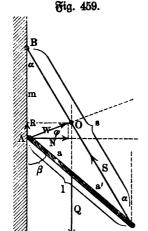
man hat also z. B. für  $f = 0.4 \epsilon = 46^{\circ}41'$ .

Bei unvollkommener Entwidelung ber Reibung muß [P] bas gemeinsame Gebiet ber Reibungslegel treffen, soweit bieses in Frage kommt. Bergl. die Entwidelung auf S. 535 für  $\alpha_1=0$  und  $\alpha_2=90^\circ$ .

21. Wie groß ift & für den Stab der vorigen Aufgabe, wenn er über eine Mauerkante  $A_2B$  gelehnt wird?

$$\sin 2\varepsilon = \frac{2f}{1+f^2} \cdot \frac{a_1+a_2}{a_1}$$
$$= \sin 2\varphi \cdot \frac{a_1+a_2}{a_1}.$$

22. Die Bedingung des Gleichgewichtes für den in Fig. 459 dars gestellten prismatischen Stab ist zu bestimmen.



[Q] und [S] muffen sich im Reibungstegel von A, soweit dieser hier in Frage kommt, schneiben. Bei voller Entwickelung der Reibung gilt

$$S = Q \cdot \frac{\cos \varphi}{\cos(\alpha - \varphi)}$$

$$N = Q \cdot \frac{\cos \varphi \cdot \sin \alpha}{\cos(\alpha - \varphi)}$$

Für A als Drehpunkt gilt des weiteren

$$Qa \sin \beta = S \cdot m \sin \alpha$$
,

wobei  $m = s \cos \alpha - l \cos \beta$  ist. Da serner  $s \cdot \sin \alpha = l \cdot \sin \beta$  ist, so ist  $\alpha$  bestimmbar und damit  $\beta$  oder umgekehrt.

Für 
$$a + a' = l'$$
 erhält man, falls  $a = a'$  ift  $tg^2 \alpha \left[ l^2 - s^2 - \frac{1}{4} f^2 s^2 \right] + \frac{1}{2} f s^2 tg \alpha + l^2 - \frac{1}{4} s^2 = 0.$ 

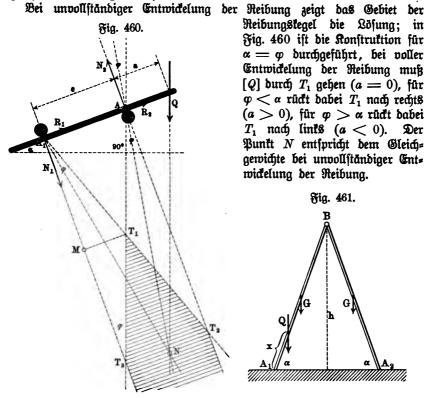
23. Ein prismatischer Stab stütt sich, wie Fig. 460 zeigt, auf zwei wagerecht parallele Pflöcke. Welche Beziehungen treten auf, wenn die Achse des Stabes, dessemicht vernachlässigt werden mag, die Achsen der Pflöcke unter rechten Winkeln kreuzt? Bergl. Fig. 460.

Bei voller [Entwidelung ber Reibung gilt

$$N_1 = rac{Q \cdot \sin{(lpha - arphi)}}{2 \sin{arphi}}$$
 $N_2 = rac{Q \cdot \sin{(lpha + arphi)}}{2 \sin{arphi}}$ 
 $e \cdot tg \, lpha = (2 \, a \, + \, e) \, tg \, arphi$ 
 $a = rac{1}{2} \, e \, rac{\sin{(lpha - arphi)}}{\cos{lpha} \cdot \sin{arphi}}$ 

ober

Für  $\alpha = \varphi$  ift a = 0, für  $\alpha > \varphi$  liegt Q rechts von  $A_2$ , für  $\alpha < \varphi$ liegt Q links von A.



Welche Beziehungen bietet eine Trittleiter (vergl. Fig. 461) bar? Welche Beziehungen bietet eine symmetrisch aufgestellte Trittleiter bar, von der jeder Schenkel das Gewicht [G] hat, mahrend auf  $A_1B$  eine LaftQaufwärts beweat wird?

Wie wirkt eine wagerechte Verbindungsstange ein?

Für die Losung vergl. die Entwidelung auf S. 372 u. f.

Anwendung Nr. 7, VII auf S. 514 ist unter Einführung ber Reibung zu behandeln.

Andern sich die Ergebnisse der Übungen Nr. 29 und 31 auf S. 524 durch Einführung der Reibungen?

27. Ubung Rr. 22 auf S. 522 ist unter Einführung ber Reibung zu behandeln.

28. Desgl. Übung Nr. 32 auf S. 524.

29. Desgl. Übung Nr. 33 auf S. 525.

30. Desgl. Übung Nr. 34 auf S. 526.

31. Desgl. Übung Nr. 36 auf S. 526.

Es ist die in Fig. 462 stiggierte Reilkette zu untersuchen für P als treibende Kraft. In der Untersuchung auf S. 580 ist zu segen  $\epsilon_1 = \delta$ ,  $\epsilon_2=0$ ,  $\alpha_1=2\,\delta$ ,  $\alpha_2=90^\circ-\delta$ . Für das gleichförmige Eintreiben gilt  $P=\frac{2\,Q\sin{(\delta\,+\,\varphi)}\cos{\varphi}}{\cos{(\delta\,+\,2\,\varphi)}}.$ 

$$P = \frac{2 \, Q \sin \left(\delta + \varphi\right) \cos \varphi}{\cos \left(\delta + 2 \, \varphi\right)}.$$

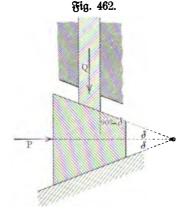
Für die umgekehrte Bewegung bezw. für das Losen des Reiles gilt

$$\pm P = \frac{2 \operatorname{Q} \sin \left(\delta - \varphi\right) \cos \varphi}{\cos \left(\delta - 2 \varphi\right)}.$$

Selbsthemmung tritt ein für  $\delta < \varphi$ .

Angenähert ist  $P=2\,Q\,tg\,(\delta\pm\varphi)$  und  $\eta=rac{tg\,\delta}{tg\,(\delta+\varphi)}$  u. s. w.

Graphostatische Behandlung von Nr. 32.



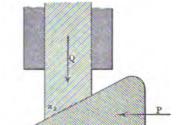


Fig. 463.

34. Es ist die in Fig. 463 dargestellte Reilkette zu untersuchen, bei ber ein keilförmig abgeschloffener Pfeiler burch einen Reil angetrieben wird. Man hat  $\alpha_1 + \alpha_2 = 90^{\circ}$ ,  $\epsilon_1 = 0$ ,  $\epsilon_2 = 0$ .

Sat f für alle Gleitflächen benselben Wert, so gilt

$$P = Q \cdot tg(\alpha_1 + 2\varphi)$$
 und  $\eta = \frac{tg \alpha_1}{tg(\alpha_1 + 2\varphi)}$ .

Für das Ausziehen des Reiles gilt

$$-P = Q tg(\alpha_1 - 2\varphi)$$

bei Selbsthemmung ( $\alpha_1 < 2 \, \varphi$ ) und

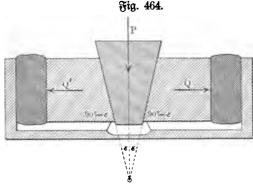
$$\eta' = \frac{tg\left(\alpha_1 - 2\varphi\right)}{tg\alpha_1}.$$

35. Graphostatische Behandlung von Nr. 34.

36. Wie ändert sich das Ergebnis der Nr. 34, falls die Reibungs- toefsizienten für die gemeinsame Gleitsläche der Keile  $f_1$ , für die Reibung in der Vertikalen  $f_2$  und für die Reibung in der Horizontalen  $f_3$  sind?

$$P=rac{Q\cos arphi_2\sin \left(lpha_1\,+\,arphi_1\,+\,arphi_3
ight)}{\cos arphi_3\,\cdot\,\cos \left(lpha_1\,+\,arphi_1\,+\,arphi_2
ight)}$$
 u. f. w.

37. Es ift die in Fig. 464 dargeftellte Reilpresse du untersuchen.



$$Q' = Q = \frac{1}{2} \frac{P \cdot \cos(\varepsilon + 2 \varphi)}{\sin(\varepsilon + \varphi)\cos\varphi}.$$

Für P als treibende Kraft ist

$$\eta = \frac{\sin \varepsilon \cos (\varepsilon + 2 \varphi)}{\cos \varepsilon \sin (\varepsilon + \varphi) \cos \varphi}.$$

38. Graphostatische Auß= führung zu Nr. 37.

39. Der Schieber einer Dampfmaschine von 5 Atmosphären (1 kg auf 1 qcm) ist 20 cm lang und 15 cm breit.

Welche Kraft P überwindet die Schieberreibung (f = 0,1)?

$$P = 150 \,\mathrm{kg}$$
.

Wie groß ist die Arbeitsstärke bei einem Schieberhube von  $8\,\mathrm{cm}$  für die Tourenzohl  $40\,?$ 

Die Durchschnittsgeschwindigkeit des Schiebers (Bor = und Rückgang =  $2.8\,\mathrm{cm}$ ) ist  $\frac{2.8.40}{60} = 10,67\,\frac{\mathrm{cm}}{\mathrm{sec}} = 0,1067\,\frac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}$  und demnach die Arbeit für die Sekunde  $150.0,1067\sim15\,\frac{\mathrm{mkg}}{\mathrm{sec}} = 0,2\,\mathrm{P.S.}$ 

40. Bei einem Keile (vergl. Fig. 408) ist AB:BC=1:8 und f=0.15. Wie groß ist P für das Eintreiben, falls  $N=250\,{\rm kg}$  ist?

$$P = 105,83 \, \mathrm{kg}$$
 bei  $\varphi = 80 \, 30'$ .

Für das Zurüdtreiben ist  $P=43,33\,\mathrm{kg}$ .

Bei Bernachlässigung der Reibung ergiebt sich  $P=31,25~{
m kg}.$ 

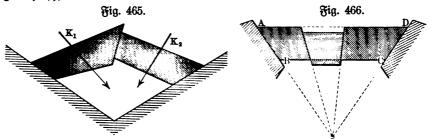
41. Eine schiefe Ebene ist mit drei Reilnuten vom Winkel  $2\,\delta=60^{\circ}$  versehen, welche den Schnitt der schiefen Ebene und der horizontalen unter rechtem Winkel treffen.

Wie andern sich die Formeln der Übungen Nr. 6, 9, 12, 13?

Unabhängig von der Anzahl der Keilnuten muß f ersett werden durch  $f'=rac{f}{\sin\delta}=2f.$ 

Bernide, Dechanit. I.

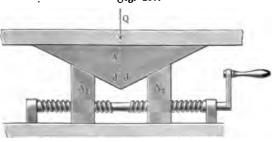
- 42. Unter Berücksichtigung der entstehenden Kräftepaare ist der Normalsdruck zu bestimmen sür einen rechtkantigen Block von den Kanten  $1\,\mathrm{m}$ ,  $1,5\,\mathrm{m}$ ,  $2\,\mathrm{m}$  und vom specisischen Gewichte 2,5, welcher auf der Fläche von  $2\,\mathrm{qm}$  auf einer Horizontalebene steht, wenn eine Kraft [K] von  $8000\,\mathrm{kg}$  in der Mittelsebene des Blocks parallel zur Kante  $2\,\mathrm{m}$  wirkt und zwar zunächst auf der Obersläche und dann abwärts gleitend bis zur Grundebene. Dabei ist ein etwaiges Kippen zu berücksichtigen.
- 43.  $\Re r$ . 42 ist durchzuführen, falls der Block auf einer schiesen Ebene von der Neigung  $28^{\circ}20'$  steht und die Kraft [K] einmal für das gleichsförmige Emporziehen und dann für das gleichsörmige Ablassen in Frage kommt (f=0,3).
- 44. Belchen Spielraum (Parallelverschiebung) hat die Kraft  $[K_2]$  bei fester Lage von  $[K_1]$  in Fig. 465, salls das Keilspstem nicht kippen soll, unter ver Boraussezung, daß die Kräfte mit den Reaktionen ein Gleich= gewichtsspstem bilben?



45. Für das scheitrechte Gewölbe (vergl. Fig. 423) ist der Grenzwert von  $\alpha$  zu bestimmen, salls MA:AB=5 ist und absolut glatte Flächen vorausgesetzt werden.

 $90^{\circ} - \alpha = 33^{\circ} 45'$ .

- 46. Für das scheitrechte Gewölbe ist durch Betrachtung der in Fig. 466 dargestellten Keilkette zu zeigen, daß der Einsturz durch Gleiten selbst bei reibungslosen Fugen nicht erfolgen würde, salls für die Widerlagerfuge AB Sicherheit vorhanden ist.
- 47. Bei dem Gewölbe der Fig. 424 ist eine Tabelle  $\varepsilon=0^{\circ}\dots 90^{\circ}$  für  $H_2$  zu entwersen, salls  $r_1:r_2=1,1$  ist. Das Maximum von  $H_2$  tritt sia 467. ein für  $\varepsilon=53^{\circ}15'$ .



48. Es ist die in Fig. 467 dargestellte Schrausbenkeilpresse zu untersuchen, bei welcher zwei Schrauben, die eine rechtsläusig, die andere linksläusig, auf einer Achse die Keile A1 und A2 und damit den Keil A versschieben.

Fig. 468.

Q

Ift P am Arme l wirksam, und werden für die Schrauben die einsgeführten Bezeichnungen  $r_m$  und  $\alpha_m$  angewandt, so ergiebt sich, salls  $f_1$  für die Reibung der Schrauben und salls f für die Reibung der Keilslächen einsgeführt wird

$$P = Q \cdot \frac{r_m}{l} \cdot tg(\alpha_m + \varphi_1)[\cot(\delta - \varphi) + tg\,\varphi].$$

49. Graphostatische Behandlung von Nr. 48.

50. Die Beziehungen für die Differenstialschraube (vergl. Fig. 468) sind zu entswideln.

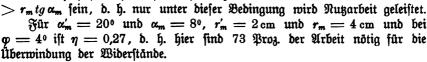
Wird die Hohlschraube S durch eine Kraft P am Arme l um einen Gang h hinad=geschraubt, während die obere Spindel S' ver=hindert ist, diese Drehung mitzumachen, so schiedt sich S' um einen Gang h' empor, so daß sich S' und Q um h' — h hebt.

Führt man für S und S' die Größen rm bezw. rm und am und am ein, so gilt

$$P = Q \cdot \frac{1}{l} \left[ r'_m tg \left( \alpha'_m + \varphi \right) - r_m tg \left( \alpha_m - \varphi \right) \right]$$

$$\eta = \frac{r'_m tg \, \alpha'_m - r_m tg \, \alpha_m}{r'_m tg \, (\alpha'_m + \varphi) - r_m tg \, (\alpha_m - \varphi)}$$

Soll  $\eta$  positiv sein, so muß  $r_m' tg \, \alpha_m'$ 



Selbsthemmung ift vorhanden für

$$r'_m tg(\alpha'_m - \varphi) < r_m tg(\alpha_m + \varphi).$$

51. Es sind die Beziehungen der Differentialhaspel (vergl. Fig. 225) zu untersuchen.

Es sei das Gewicht der Welle mit Zubehör G, der Haldmesser des stärkeren Teiles der Welle  $r_1$ , die Spannung des daran hängenden Seiles  $S_1$ , der Haldmesser des schwächeren Teiles  $r_2$ , die Spannung des daran wirkens den Seiles  $S_2$ , der Japsenhalbmesser der Welle  $\varrho$ . Der Arm der Kraft P sei R und Q bezeichne die gesamte Last.

Man hat für die Bebung

$$S_1 = \frac{\mu}{1 + \mu} Q$$
 und  $S_2 = \frac{1}{1 + \mu} Q$ .

Bei Bernachlässigung bes Seilbiegungswiderstandes ift

$$PR + S_2 r_2 = S_1 r_1 + f_s (P + Q + G) \varrho.$$

Der Widerstand der Seilbiegung ist nötigen Falles einzuführen (vergl. S. 561).

- 52. Die Formeln für den Regelzapfen in § 89 find abzuleiten.
- 53. Die Formeln für den Regelzapfen in § 90 find abzuleiten.
- 54. Eine horizontale Welle, an beiben Enden in Lagern ruhend, trägt zwei Räder, durch welche die Welle in drei Teile geteilt ist, die sich wie 2:2:1 verhalten. Die Welle hat ein Gewicht von 300 kg, das Kraftrad, in der Entfernung 2 von dem einen Ende, wiegt 1300 kg, hat einen Halbmesser von 1,5 m und die zu suchende Krast P wirke tangential in einer zur Wellenachse normalen Ebene nach horizontaler Richtung. Das Lastrad in der Entfernung 1 von dem anderen Wellenende wiegt 700 kg, hat einen Halbmesser von 0,5 m und die Last von 900 kg wirkt tangential in einer zur Wellenachse normalen Ebene nach vertikaler Richtung. Der Halbmesser der Bapsen sei 0,105 m und der Koeffizient für die Zapsenreibung 0,08.

Ohne Berudfichtigung ber Wiberstande und ber Gewichte ift

$$P.1,5 = 900.0,5$$
, baher  $P = 300 \,\mathrm{kg}$ .

Man hat für die senkrechten und wagerechten Komponenten der Japfens drucke  $D_1$  und  $D_2$ 

$$V_1 = 150 + 1300 \cdot 0.6 + 1600 \cdot 0.2 = 1250 \,\mathrm{kg},$$
  
 $V_2 = 150 + 1300 \cdot 0.4 + 1600 \cdot 0.8 = 1950 \,\mathrm{kg},$   
 $H_1 = 0.6 P = 180 \,\mathrm{kg},$   
 $H_1 = 0.4 P = 120 \,\mathrm{kg}.$ 

Demnach ist

$$D_1 = 1263 \,\mathrm{kg}$$
 und  $D_2 = 1954 \,\mathrm{kg}$ .

Das Reibungsmoment ift also

$$0.08(1263 + 1954)0.105 = 27 \,\mathrm{mkg}$$

Man hat also

$$P = 300 + \frac{27}{1.5} = 318 \text{ kg}.$$

55. Ein eisernes Rad von  $10\,000\,\mathrm{kg}$  Gewicht und einem Halbmesser R von 5 m ruht in Japsen von  $0,13\,\mathrm{m}$  Halbmesser. Wie groß ist die Kraft P am Umsange des Rades, welche die Japsenreibung überwindet? Welche Arbeitsstärke ist zur Überwindung der Reibung notwendig, wenn fünst Umsbrehungen in der Minute gemacht werden und der Reibungskoefsizient  $f_s=0,08$  angenommen wird?

$$54 \frac{\text{mkg}}{\text{sec}} = 0.72 \,\text{P.S.}$$

56. Eine stehende Welle ist mit einer liegenden durch ein Kammrad und einen Drehling verbunden. Die stehende Welle wird durch zwei Pferde in Bewegung gesetzt, die einander gegenüber an dem Arme m wirken. Das Gewicht der stehenden Welle mit Zubehör sei  $G_1$ , der Halbmesser der Zapfen  $Q_1$  und der mittlere Halbmesser des Kammrades  $R_1$ . Das Gewicht der liegenden Welle sei  $G_2$ , der Halbmesser der Zapsen  $Q_2$ , der Halbmesser des Drehlings  $R_2$ . Auf der liegenden Welle ist noch ein Stirnrad vom Halbemesser  $R_3$  besessigt, in dessen Umsange ein Druck Q zu überwinden ist, dessen

Richtung mit der Bertikalen zusammenfällt. Es ist der Wert von Q zu bestimmen, wenn jedes Pserd mit dem Drucke von  $P \log$  wirkt und die Zapsensreibung berücksichtigt wird.

Wir erhalten als Gleichgewichtsbedingungen, falls der im Mantel der Räderverbindung wagerecht wirksame Druck mit V bezeichnet wird und die Zapsendrucke der liegenden Welle  $D_1$  und  $D_2$  genannt werden

1) 
$$2Pm - fG_1\frac{\varrho_1}{2} - VR_1 - f_sV\varrho_1 = 0$$
,

2) 
$$VR_2 - QR_3 - f_2D_1Q_2 - f_2D_2Q_3 = 0$$
.

Es fei für die Berechnung gegeben

$$P = 60 \text{ kg}, G_1 = 300 \text{ kg}, G_2 = 200 \text{ kg}, m = 3,139 \text{ m};$$

$$R_1 = 0.628 \,\mathrm{m}, R_2 = 0.314 \,\mathrm{m}, R_3 = 0.157 \,\mathrm{m},$$

$$\varrho_1 = 0.046 \,\mathrm{m}, \; \varrho_2 = 0.036 \,\mathrm{m}, \; f = 0.16, \; f_s = 0.08.$$

Außerdem seien die Entsernungen von  $[D_1]$  bei der wagerechten Welle, deren Länge  $l=3,452\,\mathrm{m}$  sein mag, für Q,  $G_2$ , V gegeben bezw. durch  $2,824\,\mathrm{m}$ ,  $1,650\,\mathrm{m}$ ,  $0,314\,\mathrm{m}$ .

Aus der erften Gleichung folgt

$$V = 594.5 \, \text{kg}$$
.

Für Q findet man annähernd aus der Gleichung  ${\it VR_2}-{\it Q\,R_3}=0$  den Wert

$$Q = 1190 \text{ kg}.$$

Berechnet man mit diesem Werte von Q die Zapsendrucke  $D_1$  und  $D_2$ , so ist

$$D_1 = 629 \,\mathrm{kg}$$
 und  $D_2 = 1070 \,\mathrm{kg}$ ,

während das Reibungsmoment 5 mkg wird. Nun folgt aus der zweiten Gleischung genauer

$$Q = 1157 \,\mathrm{kg}$$

57. Welche Kraft ist notwendig, um mittels eines Flaschenzuges, dessen seine Rast von 1000 kg im Gleichs gewichte zu erhalten?

Es ift für  $\mu = 1.12$ 

$$P = 1000 \, \frac{1,12^7 - 1,12^6}{1.12^6 - 1} = 243 \, \text{kg}.$$

58. Bei einem zweiarmigen Hebel, bessen Arme für Kraft und Last bezw. 0,5 m und 1 m sind, unterstützt das Gewicht G die Last Q im Abstande 0,1 m vom Drehpunkte. Welche Kraft P ist erforderlich für eine Last  $Q=40~\mathrm{kg}$  und für ein Gewicht  $G=6~\mathrm{kg}$ , falls der Hebel auf einer Schneide ruht, deren Reibung vernachlässigt werden kann, während die Stangen mit Japsen vom Halbmesser  $Q=0.005~\mathrm{m}$  eingelenkt sind Q=0.008?

Die Kraft, welche die Last gleichsörmig bewegt, beträgt 81,3 kg, die Kraft, welche das Sinken der Last gerade verhindert, beträgt 81,1 kg. Bei Bernachlässigung der Reibung hat die ersorderliche Krast den Wert 81,2 kg und die Reaktion der Unterstützung den Wert 127,2 kg.

!

- 59. An einem einarmigen Hebel vom Gewichte  $5\,\mathrm{kg}$ , dessen Schwerspunkt vom Drehpunkte  $0.032\,\mathrm{m}$  entsernt ist, wirkt eine Last von  $200\,\mathrm{kg}$  am Arme  $0.012\,\mathrm{m}$ . Welchen Wert hat die Kraft am Arme  $0.08\,\mathrm{m}$ , wenn der Zapsen  $1\,\mathrm{cm}$  start ist (f=0.1)? Für die gleichsormige Senkung ist die Krast  $30.9\,\mathrm{kg}$ , für die Hebung  $33.1\,\mathrm{kg}$ , ohne Reibung  $32\,\mathrm{kg}$ ?
- 60. Eine stehende Welle, deren Zapsen  $(d=10\,\mathrm{cm})$  mit voller Kreisssläche berührt, hat in der Achsenrichtung einen Druck von  $8000\,\mathrm{kg}$  auszushalten. Welches Moment ist zur Überwindung der Zapsenreibung nötig (f=0.1)?

$$M = \frac{1}{2}$$
. 0,1.8000.5 = 2000 cmkg = 20 mkg.

61. Eine liegende Welle ist mit 20 000 kg belastet und hat Zapsen vom Halbmesser 10 cm. Welche Arbeit ist für eine Tourenzahl 10, wie sie z. B. bei Wasserrädern vorkommt, zur Überwindung der Zapsenreibung nötig?

$$200 \frac{\text{mkg}}{\text{sec}} = 2,67 \text{ P.S. für } f = 0,1.$$

62. Welche Kraft P muß bei einer flachgängigen Schraube, für die  $\alpha_m=6^{\circ}10'$  ist, am mittleren Schraubenhalbmesser  $r_m$  als Arm wirken, wenn eine Last  $Q=250\,\mathrm{kg}$  emporgeschraubt werden soll (f=0,16)?

 $P=68.2\,\mathrm{kg}$ , der umgekehrten Bewegung entspricht  $P=-12.75\,\mathrm{kg}$ . Für  $Q=750\,\mathrm{kg}$  und  $\alpha_m=2^0\,40'$  erhält man  $P=156\,\mathrm{kg}$  für die Sebung und  $P=-84.4\,\mathrm{kg}$  für die Senkung.

Welche Last Q kann mit einer flachgängigen Schraube, für die  $r_m = 0.026 \,\mathrm{m}$  und  $\alpha_m = 9 \, 0.10^{\circ}$  ist, durch eine Krast  $P = 45 \,\mathrm{kg}$  an einem Arme von  $2 \,\mathrm{m}$  gehoben werden?

$$Q = 10492 \, \mathrm{kg}$$
.

Für  $P=16\,\mathrm{kg}$  und  $\alpha_{\mathrm{m}}=3^{\mathrm{o}}$  ergiebt sich unter sonst gleichen Bershältnissen  $Q=5\,746\,\mathrm{kg}$ .

63. Welche Kraft P ist am mittleren Halbmesser  $r_m$  einer scharfgängigen Schraube  $(2\beta=55^{\circ})$  bei einem Achsendrucke Q ersorderlich, wenn die Mutter als ein Stützapfen mit ringförmigem Querschnitte  $(r=2r_m)$  angesehen wird  $(f=0.16; \alpha_m=2^{\circ}40')$ ?

$$P \sim 0.5 Q$$
.

64. Bei einer Schraubenpresse ist für die Schraube  $r_1=4$  cm,  $r_2=3.2$  cm, h=1.6 cm und für die Auslagersläche der Spindel  $\varrho=3$  cm gegeben. Welches Moment ist ersorderlich, um 6000 kg Druck zu erhalten?

$$Mo \sim 62 \text{ mkg für } f = 0.16.$$

Bei Bernachlässigung der Reibung ist  $\mathit{Mo} = 15{,}12\,\mathrm{mkg}$ , also  $\eta \sim \frac{1}{4}$ .

65. Bei einer Schraubenkeilpresse ist  $r_m = 0.025 \,\mathrm{m}$ ,  $\delta = 85^{\circ}$ ,  $\alpha_m = 4^{\circ}$  und f = f' = 0.08.

Belches Kraftmoment entspricht dem Drucke von 1000 kg?

$$0,94$$
 mkg.

66. Bei einer Differentialschraube ist  $\alpha'_m = 20^{\circ}$ ,  $\alpha_m = 8^{\circ}$ ,  $r'_m = 0.02 \,\mathrm{m}$ ,  $r_m = 0.04 \,\mathrm{m}$  und f = 0.08.

Welches Moment ist für eine Last von 1000 kg nötig?

$$6,08 \, \text{mkg}.$$

67. Bei einem Differentialstaschenzuge ist r:R=14:15 und  $\mu=1,06$ . Wie groß ist für die Hebung P:Q?

$$P \sim \frac{Q}{11}$$

- 68. Bei einem Schraubenrad mit Schnede (Schraube ohne Ende) ist bas wirksame Moment 14 mkg. Wie groß ist der Zahndruck für  $\frac{h}{2\pi r_{\rm m}} = \frac{1}{10}$ ,  $r_{\rm m} = 80$  mm und f = 0.15 bei Anrechnung der Lagerreibung zu 10 Proz.?  $P \sim 625$  kg.
- 69. Bei einer Differentialhaspel (vergl. Übung Rr. 51 in diesem Absschnitte) ist Q=4700 kg, R=0.5 m,  $r_1=0.13$  m,  $r_2=0.12$  m,  $\varrho=0.02$  m, G=20 kg,  $\mu=1.06$ ,  $f_z=0.1$ .

Wie groß ist P?

$$P \sim 100 \,\mathrm{kg}$$
.

70. Wieviel P.S. muß man einer Welle A mitteilen, welche mit einer Welle B burch Reibungsräder verbunden ist, wenn für die von B zu leistende Arbeit 5 P.S. versügbar sein sollen? Der Achsenabstand beider Wellen sei 50 cm, die Tourenzahl der treibenden Welle  $n_1 = 80$ , die der getriebenen  $n_2 = 100$ , der Reibungstoeffizient für Eisen auf Eisen 0.15, die Zapsenhalbemesser  $\varrho = 3$  cm, der Koefsizient für die Keibung in den Lagern  $f_x = 0.08$ . Aus  $f_1 + f_2 = 50$  cm und  $f_3 + f_4 = 100$ .  $f_4 + f_5 = 100$  cm und  $f_5 + f_6 = 100$ 

$$r_1 = \frac{5}{9} \cdot 50 \text{ cm}$$
 und  $r_2 = \frac{4}{9} \cdot 50 \text{ cm}$ .

Man hat (vergl. S. 603)

$$K_2 = \frac{716,2 \cdot 5 \cdot 100}{100 \cdot \frac{4}{9} \cdot 50}$$

und

$$K_1 = K_2 + K_2 \cdot \frac{0.08}{0.15} \left( \frac{3.9}{5.50} + \frac{3.9}{4.50} \right)$$

Demnach ist, falls x die gesuchte Anzahl P.S. bezeichnet,

$$K_1 = \frac{716,2 \cdot x \cdot 100}{80 \cdot \frac{5}{9} \cdot 50},$$

d. h. man hat

$$x = 5 \left[ 1 + \frac{0.08}{0.15} \left( \frac{3 \cdot 9}{5 \cdot 50} + \frac{3 \cdot 9}{4 \cdot 50} \right) \right]$$
  
= 5 (1 + 0.13) = 5.65 P.S.

Der Druck N ist für den Grenzzustand des Gleitens rund 1160 kg.

71. Durch einen Riemenbetrieb von gleichen Scheiben sollen 4 P.S. zur Arbeitsleistung übertragen werden. Wie groß sind die Spannungen P und

Q für  $r_1 = r_2 = 40$  cm,  $n_1 = n_2 = 80$ ,  $f_s = 0.08$ ,  $\varrho_1 = \varrho_2 = 2.5$  cm? Man hat

$$Lr' = \frac{716.2 \cdot 4}{80} = 35.81 \text{ mkg}$$

und für bie Grenze bes Gleitens

100 . 
$$Lr' = Q$$
 .  $[40(2.4 - 1) - 2.5 \cdot 0.08(2.4 + 1)]  $\sim 56 Q$ .$ 

Es ist also für die Grenze bes Gleitens

$$Q \sim 64 \,\mathrm{kg}$$
 und  $P \sim 2.4 \,Q \sim 154 \,\mathrm{kg}$ .

72. Für die Bremse der Fig. 439 sei  $K_1 = 15 \,\mathrm{kg}$ ,  $a = 23.5 \,\mathrm{cm}$ ,  $r_m = 2.6 \,\mathrm{cm}$ ,  $\alpha_m = 6 \,\mathrm{o} \,\mathrm{3}'$ ,  $\beta = 80 \,\mathrm{o}$ ,  $f_1 = 0.4$ , f = 0.16. Wie groß ist R?

$$R = 1134 \text{ kg}.$$

73. Für eine Regelfuppelung (vergl. S. 605) ift K = 15 kg, a = 94.2 cm, b = 15.6 cm, a' = 141.2 cm, b' = 15.6 cm,  $r_1 = 15.6 \text{ cm}$ ,  $r_2 = 13 \text{ cm}$ ,  $\alpha = 30^{\circ}$ , f = 0.16.

Wie groß ist das Reibungsmoment?

Wie groß ist  $P_1$  für  $\alpha = 7^{\circ}$ ?

$$P_1 = 107,6 \,\mathrm{kg}$$
.

74. Für Bandbremsen (vergl. S. 606) wirte  $K=15\,\mathrm{kg}$  am Arme 0,942 m für  $m=n=0,078\,\mathrm{m}$ ,  $\alpha=1,4\,\pi$ , f=0,18. Dann ist  $e^{f-arc\,\alpha}=2,21$  und  $R=219,2\,\mathrm{kg}$ , wenn die Spannung  $S_1$  durch den Drehpunkt des Hebels gerichtet ist.

Es sei unter denselben Berhältnissen  $R=225\,\mathrm{kg}$ , dann ist im Minimum

K = 49,4 kg zur Erzeugung beider Spannungen,

 $K=15.4 \,\mathrm{kg}$  zur Erzeugung von  $S_2$ .

Für die Anordnung als Differentialbremse ift

$$n = e^{f \cdot are \alpha} m = 2.21 m$$
.

wobei der Hebel mittels einer Schraube festgehalten und das Bremsband mit einem derartigen Druck gegen die Scheibe gepreßt wird, daß die notwendigen Spannungen  $S_1$  und  $S_2$  dadurch erzeugt werden.

75. Für Riemenscheiben mit Spannrolle ist  $2\delta = 120^{\circ}$ ,  $S_1 - S_2 = 150 \text{ kg}$ ,  $r_1 = 0.654 \text{ m}$ ,  $r_2 = 0.131 \text{ m}$ ,  $\rho = 1.098 \text{ m}$ , f = 0.25.

Mit welcher Kraft R muß die Spannrolle gegen den Riemen drücken? Welche Spannung P ruft fie hervor?

$$R = P \sim 272 \,\mathrm{kg}$$
.

76. Bei einem Eisenbahnwagen sei der Halbmesser ber Rader 50 cm, der Halbmesser der Zapsen 5 cm. Das Satzewicht (Achsen und Käder) bestrage 2000 kg, das Gewicht der übrigen Wagenteile 12 000 kg.

Welche Zugkraft Z entspricht hier der gleichförmigen Bewegung, falls  $f_r = 0.05$  cm und  $f_s = 0.02$  ift?

Für die rollende Reibung kommt die gesamte Belastung in Anrechnung (12000 + 2000 = 14000 kg), so daß hier 14 kg Zugkraft erfordert werden.

Für die Zapfenreibung tommt nur die Belastung 12000 kg zur Ansrechnung, so daß für diese die Zugkraft 24 kg beträgt.

$$Z = 14 + 24 = 38 \,\mathrm{kg}$$
.

77. Eine Chaussewalze vom Halbmesser R ruht in Zapsen vom Halbmesser r. Das Gewicht der Walze sei Q, der auf den Zapsen liegende Rahmen mit Zubehör wiege G kg. Wie groß ist die Kraft P in den Zugsträngen, damit die wälzende und Zapsenreibung gerade überwunden werde?

$$PR = f_r(Q + G) + f_z \sqrt{P^2 + G^2} \cdot r.$$
  
 $Q = 1000 \,\mathrm{kg}, \ R = 0.785 \,\mathrm{m}, \ f_z = 0.08,$ 

Berechnet man zuerst P aus der Gleichung  $PR=f_r(Q+G)$ , so ershält man als Näherungswert  $P=25,2\,\mathrm{kg}$ , der zur Berechnung des Mosmentes der Zapsenreibung benutt wird, wonach sich dann aus der obigen Gleichung als genauerer Wert von P sinden läßt

 $G = 100 \,\mathrm{kg}, \ r = 0.033 \,\mathrm{m}, f_r = 0.018 \,\mathrm{m}.$ 

$$P = 25.6 \text{ kg}.$$

78. Ein Rollenbett bestehe aus sechs in paralleler Lage horizontal ansgeordneten Cylindern vom Halbmesser  $r_1$ , deren Zapfen den Halbmesser  $r_2$  haben mögen. Eine Last vom Gewichte Q soll mittels einer Kraft P gerade in Bewegung gesett werden, d. h. mit den Widerständen der Bewegung gerade im Gleichgewichte sein.

Welchen Wert hat P, wenn die Reibungskoeffizienten  $f_s$  und  $f_r$  und das Gewicht jedes Cylinders G ist?

$$P = Q \frac{f_r}{r_1} + 6 f_z \sqrt{\left(\frac{Q}{6} + G\right)^2 + P^2} \cdot \frac{r_2}{r_1},$$

oder annähernd

ES sei

$$P = \frac{Qf_r + f_z(Q + 6 G)r_2}{r_1}.$$

79. Eine Last Q (Fig. 469) wird auf horizontalem Boden durch untergelegte Walzen fortgeschafft. Die hierzu notwendige Kraft P soll berechnet

werden, wenn dieselbe normal zu einem Arme von der Länge l wirft, der in der Achse der Walze mündet und in diesem Augenblicke mit der Bertikalen den Winkel  $\alpha$  bildet. Der Halbe messer der Walze sei r, das eigene Gewicht G und die Reibungskoeffizienten seien  $f_r$  und  $f_r'$ .

Der Druck am oberen Berührungspunkte ist gleich Q, ber am unteren gleich  $Q+P\sin\alpha+G$ . Für A als Drehpunkt ist  $l+r\cos\alpha$  der Arm von P, so daß Moment für die Überwindung der rollenden Reibung  $P(l+r\cos\alpha)$  anzusezen ist.

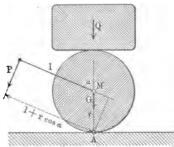


Fig. 469.

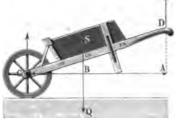
Man hat baher

$$P = \frac{Q(f_r + f'_r) + Gf_r}{l + r\cos\alpha - f_r\sin\alpha},$$

und für  $f_r = f'_r$  ergiebt sich

$$P = f_r \frac{2 Q + G}{l + r \cos \alpha - f_r \sin \alpha}.$$

80. Welche Kraft ist nötig, um einen Schubkarren (vergl. Fig. 470) gleichstörmig zu bewegen? Das Gewicht des Karrens und der aufgelegten Last sei Q, wirksam in S, es sei CB = c und BA = a, der Haldmelser des Kades R und der des Zapfens Q.



Berlegt man [Q] in die, in C und A angreifenden Parallelträfte  $\left[\frac{Qa}{l}\right]$  und  $\left[\frac{Qc}{l}\right]$  für a+c=l, so ift  $\left[\frac{Qc}{l}\right]$  in D durch den Arbeiter überwunden, der außerdem noch mit einer Kraft [K] in der Richtung DC wirken nuß. Für  $\angle DCA = \alpha$  ist  $[K\cos\alpha]$ 

die treibende Kraft, welche die rollende Reibung und die Zapfenreibung zu überwinden hat.

Der Bertikalbruck hat den Wert  $\frac{Qa}{l} + K sin \alpha$ , so daß das Moment der rollenden Reibung  $f_r \left( \frac{Qa}{l} + K sin \alpha \right)$  ist; der Zapsendruck setzt sich zussammen auß  $\left[ \frac{Qa}{l} \right]$  und [K], so daß er den Wert

$$Z = \sqrt{K^2 + \left(\frac{Qa}{l}\right)^2 + \frac{2 KQa}{l} \sin \alpha}$$

und sein Moment den Wert rf. . Z hat.

Für den Unterstügungspunkt des Rades als Drehpunkt gilt also

$$K\coslpha$$
 ,  $R=f_r\left(rac{Qa}{l}+K\sinlpha
ight)+r$  ,  $f_s$  ,  $\sqrt{K^2+\left(rac{Qa}{l}
ight)^2+rac{2\,K\,Q\,a}{l}\sinlpha}$  .

Diese quadratische Gleichung für K vereinfacht sich etwas, salls  $\alpha$  so klein ist, daß  $\sin \alpha = 0$  und  $\cos \alpha = 1$  gesetzt werden darf.

## Biertes Rapitel.

## Kinetik des farren Körpers.

96. Der Bewegungszustand eines Körpers und deffen Anderung. Wenn Kräfte, welche an einem starren Körper wirken, nicht im Gleichgewichte stehen, so andern fie bessellen Bewegungszustand (vergl. § 54).

Um die Aufgabe der Kinetik, welche solche Anderungen zu untersuchen und darzustellen hat, näher zu bestimmen, ist es notwendig, einerseits genauer zu erläutern, was man unter dem Bewegungszustande eines Körpers zu versstehen hat, und andererseits darauf hinzuweisen, daß dieser Bewegungszustand sich selbst bei starren Körpern auch ohne den Einfluß äußerer Kräfte ändern kann.

Unter dem elementaren Bewegungszustande eines Körpers verstehen wir das Bild des Körpers, welches wir erhalten, wenn wir in jedem seiner Punkte die Bewegungsgröße, welche einem bestimmten Zeitpunkte t entspricht, als Bektor andringen. Wir nehmen dabei den Punkt zum Ursprung, die Geschwindigkeit des Punktes zur Zeit t als Richtung und das Produkt aus dem Werte seiner Geschwindigkeit zur Zeit t und seiner Masse als Maszahl des Bektors. Bergl. S. 250 u. f.

Man nennt die Bewegungsgröße als Bektor wohl auch Momentankraft oder Ampuls.

Der Bewegungszustand eines Körpers für eine bestimmte Zeit erwächst bann aus den elementaren Bewegungszuständen, die dem Berlaufe dieser Reit entsprechen.

Die einfachen Bewegungszustände, welche wir gelegentlich schon in der Statik betrachtet haben, nämlich die gleichsörmige Verschiedung mit gerader Leitlinie, die gleichsörmige Drehung um eine, im Raume undewegliche Haupt-achse des Körpers durch dessen Massenmittelpunkt (vergl. S. 388) und die entsprechende Schraubung, erscheinen demgemäß jest als Bewegungszustände, welche während der Bewegung keinen Anderungen unterliegen. Sie bilden gewissermaßen den Übergang von statischen zu kinetischen Verhältnissen, weil hier die Bewegungen, wenigstens für Körper in der Nähe der Erdobersläche 1),

<sup>1) 3</sup>m Gegensage zu aftronomischen Berhältnissen.

unter dem Einflusse im Gleichgewichte befindlicher Kräfte zu stande kommen. Dabei steht die gleichförmige Berschiedung mit gerader Leitlinie, bei welcher gar keine Effektivkräfte auftreten, den Berhältnissen ruhender Körper am nächsten, während die Betrachtung der anderen beiden Bewegungszustände, bei welchen ja Centripetalkräfte als effektive Kräfte auftreten, schon in die eigentliche Kinetik hineinsührt.

Besonders hervorgehoben werden muß nun, daß sich selbst der Bewegungszustand eines starren Körpers auch ohne den Einfluß äußerer Kräfte ändern kann, und zwar gemäß der räumlichen Massenverteilung, welche dem Körper eigen ift. Bei homogenen Körpern wird diese raumliche Massen= verteilung schon allein durch die geometrische Gestalt des Körpers gegeben, bei heterogenen Körpern wird sie außerdem durch die veränderliche Dichtigkeit bestimmt. Dreht sich 3. B. ein freier starrer Körper in einem bestimmten Beitpunkte um eine Achse, so andert sich dieser elementare Bewegungszustand infolge der Massenverteilung auch ohne Ginfluß äußerer Kräfte, falls jene Achse nicht eine Hauptachse bes Körpers burch bessen Massenmittelpunkt ist. Will man in diesem Kalle den elementaren Bewegungszustand erhalten, so bedarf es der Einführung von Rraften, g. B. durch Befestigung des Rorpers in zwei Punkten (Achse in Lagern). Auch hier, wo der Bewegungszustand des Körpers unter bem Einfluffe von Rraften erhalten wird, handelt es sich im Grunde um eine Anderung des an und für sich veränderlichen Bewegungszustandes.

Wir werden nun zunächst die Behandlung der Bewegungen, welche in technischer Hinsicht am wichtigsten sind, nämlich der Berschiebung und der Drehung um eine seste Achse, zum Abschluß bringen, und darauf zur Kinetit einer beliebigen Bewegung eines starren Körpers und eines Systemes von starren Körpern übergehen. Lettere Aufgabe ist, so vielzgestaltig sie auch erschienen mag, im wesentlichen gelöst, wenn die Schwenstung um einen sesten Punkt eine sachgemäße Darstellung erhalten hat, weil sich schließlich in kinetischer Beziehung alle Bewegungen eines starren Körpers auf Berschiebungen seines Massenmittelpunktes und auf Schwenskungen um diesen zurücksühren lassen.

97. Die Verschiebung. Nach  $\S$  44 u. f. ist bei einer Verschiebung eines starren Körpers das System der Effektivkräfte in jedem Augenblicke gleichwertig einer, durch den Massenmittelpunkt gehenden, Effektivkräft [K] = M[j], falls die Masse des Körpers durch M und die augenblickliche Beschleunigung der Verschiebung durch [j] bezeichnet wird. Da nun das System der Effektivkräfte nach dem Principe von d'Alembert (vergl. auch S. 344) steis dem Systeme der äußeren Kräste gleichwertig ist, so haben die auf den Körper wirkenden Kräste in diesem Falle in jedem Augenblicke eine Resultante [K], welche durch den Wassenmittelpunkt des Körpers geht.

Umgekehrt ist nach demselben Principe nur ein Snstem außerer Krafte, bessen Resultante durch den Massenmittelpunkt des Körpers geht, im stande, diesem eine Berschiebung zu erteilen.

Bei Verschiebungen ist der Massenmittelpunkt des Korpers stets dynamisches Centrum, so daß er als materieller Punkt mit der Masse M

für den Körper eintreten kann. Die dynamischen Bewegungsgleichungen bes materiellen Bunktes lassen sich in diesem Falle ohne weiteres auf den ganzen Körper übertragen, zunächst die Gleichung

$$j=rac{K}{M}$$
, d. h. Beschsteunigung  $=rac{{
m Rraft}}{{
m Wasse}}\cdot \cdot \cdot \cdot 191$ 

Diese Betrachtungen gelten zunächst für einen freien Körper, dann aber auch, nach Ginführung ber Reaktionen, für einen unfreien Rörper.

Entsprechendes gilt für Snfteme ftarrer Körper, deren einzelne Blieber Berichiebungen unterliegen.

Dabei sind die Bemerkungen, welche bei der Behandlung des Principes der virtuellen Verrückungen in Bezug auf die Reaktionen gemacht wurden, sorgsältig zu beachten.

98. Die Drehung um eine feste Achse. Bahrend die Berschiebung eines starren Körpers mit den einsachen Hulfsmitteln, welche die Lehre vom materiellen Punkte unmittelbar darbietet, erledigt werden konnte, zeigten sich in Bezug auf die Drehung (vergl. § 49) um eine Achse gewisse Schwierigskeiten, namentlich war die Ersehung des Körpers durch einen materiellen Punkt nicht mehr möglich. Außerdem bedurfte die Gleichung der Achsensbrehung

$$\iota = rac{ extit{Mo}}{ extit{Tr}}$$
, d. h. Winkelbeschsleunigung  $= rac{ extit{Rraftmoment}}{ extit{Trägheitsmoment}}$  192)

einer weiteren Behandlung, sowohl was ihre Bildung als auch was den Be= reich ihrer Gültigkeit anlangt.

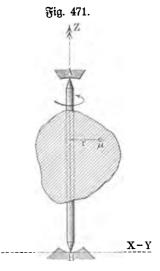
In Bezug auf den Jähler Mo des Ausdrucks für  $\iota$  hat das erste Kapitel dieses Abschnittes (Dynamit) unterdessen die nötigen Ergänzungen gebracht, während diese in Bezug auf den Nenner  $\operatorname{Tr}$  noch ausstehen.

Bichtige Folgerungen aus der Gleichung für i wurden schon am Schlusse von § 49 gegeben, namentlich in Bezug auf die Arsbeitsstärke und die Reduktion träger Massen.

Daß obige Gleichung zunächst für die Drehung einer sesten Achse gültig ist, wie sie in der Technik verwendet wird, wurde bereits früher erwähnt; auch zeigt die Answendung Nr. 14 a. S. 386, daß schon in diesem Falle eine Fülle von Beziehungen zu beachten sind.

Wir betrachten nun diesen Fall etwas genauer, gemäß Fig. 471.

Wenn die Mittellinie der festen Achse als Z=Achse eingeführt wird, so gelten für das System der Effektivkräfte der Dreshungen die Gleichungen Nr. 107 a und 107 b,



wobei man sich den einen Endpunkt B der Achse AB als Ansagspunkt O der Koordinaten gewählt denken kann. Da das System der gegebenen Kräfte, zu welchem auch die Reaktionen in A und in B gehören, nach dem Principe von d'Alembert (vergl. S. 344) dem Systeme der Effektive kräfte gleichwertig ist, so erhält man zwischen den, auf dasselbe Koordisnatenkreuz bezogenen Kräften und Womenten beider Systeme sechs Gleichungen. Bon diesen Gleichungen genügt eine für die Darstellung der Bewegung, so das die fünf übrigen zur Bestimmung der zunächst unbekannten Reaktionen in A und B verwendet werden können. Da nämlich bei dem Zwange der Bewegung für diese nur die Drehung um die Z-Achse in Frage kommt, so ist sür die Bewegung nur die eine Gleichung von Bedeutung, welche die Womente sür die Z-Achse darstellt. Diese lautet sür die Effektivkräste gemäß Gleichung Ar. 107 b bei einer Winkelbeschleunigung  $\iota$ , salls man das Trägsheitsmoment der Körper sür die Z-Achse mit Tr. bezeichnet, je nach dem Sinne der  $\iota$  entsprechenden Drehung

$$M_z = + \iota \cdot \mathfrak{Tr}_z$$

Ift  $\overline{M}_s$  das Moment der gegebenen Kräfte für die Z-Achse, zu welchen die Reaktionen von A und B nichts beitragen, so folgt demnach auf Grund des Principes von d'Alembert

$$\overline{M}_z = M_z = \pm \iota \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_z$$

Damit ist die früher bereits benutte Formel für die Drehung um feste Achsen gerechtfertigt.

Die übrigen fünf Gleichungen bestimmen die vier Komponenten der Reaktionen von A und B, welche die Richtung der X-Achse und der Y-Achse haben, und die Gesamtreaktion innerhalb der Z-Achse, deren Berteilung auf die Punkte A und B statisch=unbestimmt ist. Bergl.  $\mathfrak S$ . 473.

Da die Effektivkraft Z in Richtung der Z-Achse den Wert Null hat, so hängt diese Gesamtreaktion in Richtung der Z-Achse nur von den gegebenen Kräften ab.

Für die Bestimmung der vier Reaktionen von A und B, welche die Richtung der X=Achse und der Y=Achse haben, stehen also vier Gleichungen zur Berfügung.

Bezeichnet man diese vier Reaktionen bezw. durch  $R_A^{(x)}$ ,  $R_A^{(y)}$ ,  $R_B^{(x)}$ ,  $R_B^{(y)}$ , und AB durch l, so lauten diese vier Gleichungen

$$X = \overline{X} + R_A^{(x)} + R_B^{(x)}$$

$$Y = \overline{Y} + R_A^{(y)} + R_B^{(y)}$$

$$M_x = \overline{M_x} + l \cdot R_A^{(y)}$$

$$M_y = \overline{M_y} - l \cdot R_A^{(x)}$$
193)

falls man die Komponenten des Systemes der Effektivkräfte, welche die Gleischungen Nr. 107 a und 107 b liefern, bezw. durch X, Y,  $M_x$ ,  $M_y$  und die Komponenten des Systems der gegebenen Kräfte bezw. durch  $\overline{X}$ ,  $\overline{Y}$ ,  $\overline{M_x}$ ,  $\overline{M_y}$  bezeichnet. (Bergl. Fig. 216 und Fig. 471.)

Die Auflösung bes Gleichungssystemes ergiebt

$$R_A^{(x)} = -\frac{M_y - \overline{M_y}}{l}, \qquad R_A^{(y)} = +\frac{M_x - \overline{M_x}}{l},$$
 $R_B^{(x)} = X - \overline{X} + \frac{M_y - \overline{M_y}}{l}, \quad R_B^{(y)} = Y - \overline{Y} - \frac{M_x - \overline{M_x}}{l}.$ 

Der Angriffspunkt der Kraft  $[R_B^{(x)}] \stackrel{\times}{\to} [R_B^{(x)}]$ , beren Wert  $X - \overline{X}$  ist, teilt AB = l im Berhältnisse  $R_B^{(x)} : R_A^{(x)}$ , der Angriffspunkt der Kraft  $[R_A^{(y)}] + [R_B^{(y)}]$ , deren Wert  $Y - \overline{Y}$  ist, teilt AB = l im Berhältnisse  $R_B^{(y)} : R_A^{(y)}$ .

Da  $\varphi$  und  $\iota$  in den Ausbrücken X, Y,  $M_x$ ,  $M_y$  im allgemeinen Funktionen der Zeit sind, so sind die bestimmten Reaktionen gleichfalls im allgemeinen mit der Zeit veränderlich.

Bei gleichförmiger Drehung ( $\iota=0$  und  $\varphi=\gamma$ ) treten die Bereinsfachungen ein, welche bereits auf S. 387 u. f. ausgeführt wurden.

In technischer Hinsicht wird die Drehungsachse auch als eine freie Achse bezeichnet, wenn die Reaktionen von A und B in die Richtung der Achse fallen.

Es haben dann  $R_A^{(x)}$ ,  $R_B^{(x)}$ ,  $R_A^{(y)}$ ,  $R_B^{(y)}$  jämtlich den Wert Null, so daß  $X = \overline{X}$ ,  $Y = \overline{Y}$ ,  $M_x = \overline{M_x}$ ,  $M_y = \overline{M_y}$  ist. Nach den früheren Betrachstungen tritt dies z. B. ein, wenn die Drehungsachse eine Hauptachse ist, welche durch den Massenmittelpunkt geht, und wenn außer  $\overline{M_x}$  keine äußere Kräfte auf den Körper wirken.

Während sich nach dem sonst üblichen Gebrauche die Begriffe "freie Achse" und "Hauptachse durch den Massenmittelpunkt" völlig decken, wird also in technischer Hinsicht eine Achse auch dann "frei" genannt, wenn sie keine senkrecht gegen sie gerichtete Reaktionen auszuhalten hat.

Da der Druck auf die Lager und die Reaktionen der Lager u. s. w. zu Materialzerstörungen sühren, so ist es zweckmäßig, innerhalb der Technik möglichst die Hauptachsen durch den Massenmittelpunkt eines Körpers als Drehungsachsen zu benutzen. Dieser Einsicht entsprechen auch die üblichen Formen der in der Technik verwendeten drehbaren Körper.

Für manche Anwendungen ist es zweckmäßig, das System der Effettivträfte, abgesehen von  $M_x$ , auf zwei sich treuzende Kräfte zurückzuführen. Bergl. S. 337.

Wenn man die Paare  $M_x$  und  $M_y$  der Formel 107 b bezw. in die YZ-Ebene und in die XZ-Ebene legt und ihnen dort bezw. die Kräfte Y und X der Formel Nr. 107 a als Kräfte giebt, so sind die zugehörigen Arme  $z_1$  und  $z_2$  gegeben durch

$$M_x = z_1 \cdot Y$$
 und  $M_y = z_2 \cdot X$ .

Dreht man jett die Baare bezw. in der YZ-Chene und in der XZ-Chene so, daß je eine ihrer Kräfte die Kräfte [Y] und [X] in O zerstört, so bleiben die anderen Kräfte der Paare übrig. Die erste schneidet die positive Z=Achse im Abstande  $z_1$  von O und hat die Richtung und den Wert von [Y], die zweite schneidet die negative Z=Achse im Abstande  $z_2$  von O und hat die Richtung und den Wert von [X].

Für diese Darstellung gelten demnach die Formeln

$$z_1 = rac{-\phi^2 D_x + \iota D_y}{-\phi^2 M \eta + \iota M \xi}$$
 und  $z_2 = rac{+\phi^2 D_y + \iota D_x}{-\phi^2 M \xi - \iota M \eta}$ . 194)

Diese Formeln für  $z_1$  und  $z_2$  ändern sich nicht, wenn man statt der Effektivkräfte deren Gegenkräfte einsührt, da dabei die Vorzeichen im Zähler und im Nenner von  $z_1$  und  $z_2$  umschlagen.

Die Einführung diefer Gegenkrafte ift von einer gewissen Bedeutung.

Innerhalb der Technik pflegt man sich nämlich den Einfluß der Beswegung auf den sich drehenden Körper dadurch zu veranschaulichen, daß man sich die Gegenkräfte der Effektivkräfte an dem ruhenden Körper angebracht denkt. Da das System der Effektivkräfte dem Systeme der äußeren Kräfte (einschließlich der Reaktionen) gleichwertig ist, so steht dieses System mit dem Systeme der Gegenkräfte der Effektivkräfte im Gleichsgewichte. Bergl. S. 344. Denkt man sich also an dem ruhenden Körper neben den äußeren Kräften die Gegenkräfte der Effektivkräfte angebracht, so handelt es sich dann des weiteren lediglich um statische Betrachtungen. Bergl. S. 260. Man nennt die (singierten) Gegenkräfte der Effektivkräfte, so weit sie von der Winkelgeschwindigkeit op abhängen, Centrisugalkräfte, so weit sie von der Winkelgeschwindigkeit op abhängen, Trägheitskräfte. Rach Gleichung Nr. 107 a) und 107 b) gilt also für die Centrisugalkräfte eines Körpers bei der Drehung um die Z-Achse

$$\left. egin{array}{ll} X = + & arphi^2 M \xi \ Y = + & arphi^2 M \eta \ Z = 0 \end{array} 
ight\} \quad ext{unb} \quad \left\{ egin{array}{ll} M_x = + & arphi^2 D_x \ M_y = - & arphi^2 D_y \ M_z = 0 \end{array} 
ight\} \cdot \cdot \cdot \cdot 195 
ight\}$$

Ebenso gilt für die Trägheitsfräfte

$$X = + \iota M \eta$$

$$Y = - \iota M \xi$$

$$Z = 0$$

$$\text{ und } \begin{cases} M_x = - \iota D_y \\ M_y = - \iota D_x \\ M_s = + \iota \mathfrak{T}_z \end{cases} \cdot \cdot \cdot \cdot 196$$

Beide Systeme lassen sich, abgesehen von  $M_z$ , durch die Formel Nr. 194) auf je zwei sich kreuzende Kräfte zurücksühren, indem man in dieser einmal  $\iota=0$  und einmal  $\varphi=0$  sest.

Solange es sich um gleichförmige Drehungen ( $\iota=0$ ) handelt, kommt hier lediglich das System der Centrifugalkräfte zur Geltung.

Für dieses System der Centrifugalfrafte gilt

$$+ z_1 = + \frac{D_x}{M\eta}$$
 und  $- z_2 = + \frac{D_y}{M\xi}$  · · · 197)

Können die beiden sich kreuzenden Kräfte, welche dieses System darsstellen, durch eine Kraft ersett werden, so kann man von einer Centrisfugalkraft des ganzen Körpers sprechen.

Sind  $\xi$ ,  $\eta$  und  $D_x$ ,  $D_y$  von Kull verschieden, so ist die allgemeine Besbingung 1) dafür  $+ z_1 = -z_2$ , d. h.  $\xi D_x - \eta D_y = 0$ .

<sup>1)</sup> Sie ist im Sondersalle der Bedingung  $XM_x+YM_y+ZM_z=0$ . Bergl. S. 335.

Der Wert dieser Centrisugalkraft ist  $\varphi^2 M \sqrt{\xi^2 + \eta^2} = \varphi^2 M \varrho$ , salls man den Abstand des Schwerpunktes von der Achse durch  $\varrho$  bezeichnet,  $\varrho$ . h. für die Berechnung dieses Wertes darf man den Körper stets durch seinen Schwerpunkt ersett benken.

Bon Wichtigkeit ist der Sonderfall, in welchem der Körper eine Symmetrieebene hat, senkrecht zur Drehungsachse; es ist dann (vergl. S. 388)  $D_x = 0$  und  $D_y = 0$ , salls die Symmetrieebene zur XY-Ebene genommen wird, welche dann also auch den Schwerpunkt enthält. Die Resultante auß [X] und [Y] geht hier, da  $Y:X=\eta:\xi$  ist, durch den Schwerpunkt. In diesem Falle verhält sich der Körper wie ein materieller Punkt von der Wasse M, der mit dem Körperschwerpunkte zusammensällt, d. h. der Körper ist durch seinen Schwerpunkt ersexbar.

Berlegt man einen beliebigen Körper in unendlich sonne Platten, sentrecht zur Drehungsachse, so gilt obige Betrachtung für jede einzelne Platte.
Ist der Körper nun so gebaut, daß die Schwerpunkte der einzelnen Platten
in eine Ebene fallen, welche durch die Drehungsachse geht, so bilden die Centrisugalkräste der einzelnen Platten ein ebenes System von Parallelkrästen; diese hat, abgesehen von dem Sondersalle des Krästepaares, eine Resultante.

Für eine Platte im Abstande s von der XY-Ebene ist  $D_x = \Sigma \mu y s$   $= s\Sigma \mu y$  und  $D_y = \Sigma \mu x s = s\Sigma \mu x$ . Bezeichnet man die Masse der Platte mit m und die Abstände ihres Schwerpunktes von der XZ-Ebene und der YZ-Ebene bezw. mit y und y, so ist y is Schwerpunkte der Platten, so ist sied Platte y und y is so ist y is Schwerpunkte der Platten, so ist sied Platte y is so is y is des Platte y is so is y is des Platten, so ist so is so is y is des Platte y is so is y is den Körper den Wert Null erhält, ebenso wie y. Dagegen wird y so so den Gleichungen Nr. 195) bleiben also hier bestehen

$$Y = + \varphi^2 M \eta$$
 and  $M_x = + \varphi^2 D_x = + \varphi^2 \Sigma m z \eta$ .

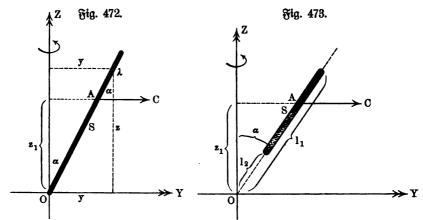
Demnach ist für den Fall einer Resultante deren Angriffspunkt gegeben durch  $z_1=rac{\Sigma_{msy}}{M\eta}.$ 

Da die Höhe des Schwerpunktes über der XY-Chene durch  $\zeta = \frac{\sum mz}{M}$  bestimmt ist, so geht die Resultante hier im allgemeinen nicht durch den Schwerpunkt, obwohl ihr Wert  $\varphi^2M\eta$  so gebildet ist, als wenn auch hier der Schwerpunkt für den Körper als dynamisches Centrum eintreten könnte 1).

¹) Läßt sich der Körper aufsassen als eine ebene Platte, welche die Drehungssachse in sich aufnimmt, so kann man die Ebene der Platte als YZ-Ebene nehmen; es ist dann X=0 und  $D_y=0$ , so daß nur die Gleichungen  $Y=+\varphi^2M\eta$  und  $M_x=+\varphi^2D_x$  bestehen bleiben.

Die Centrifugaltraft hat hier also ben Wert, als wenn sich im Schwerpunkte ber Platte beren Wasse verdichtete, ihr Angrisspunkt liegt  $(z_1)$  aber in der Entsfernung  $z_0 = \frac{Dx}{M \cdot \eta}$  von der Y-Achse; seine Entsfernung  $y_0$  von der Z-Achse ist gesgeben durch  $\mathcal{Z}(\varphi^2 \mu y)y = (\varphi^2 M\eta)y_0$ , b. h. es ist  $y_0 = \frac{\mathfrak{T} r_s}{M \cdot \eta}$ .

Nur wenn  $\eta \sum ms = \sum ms \eta$  ift, läßt sich auch hier der Körper durch seinen Schwerpunkt ersehen, also z. B. für  $y_1 = y_2 = y_3$  u. s. w., d. h. wenn die Schwerpunkte der einzelnen Platten auf einer Geraden liegen, welche der Drehungsachse parallel ist, wie es z. B. bei einem homogenen Rotationskörper der Fall ist, wenn die Drehungsachse seiner Achse parallel ist.



Für eine Stange von der Länge l, die sich um die Achse OZ dreht, wie es Fig. 472 andeutet, ist die Centrisugalkraft bei einer Belastung  $\gamma$  für die Längeneinheit

$$C = \varphi^2(l\gamma) \cdot \varrho = \frac{1}{2} \varphi^2 m l \sin \alpha$$

falls man die Masse ly durch m bezeichnet.

Da hier, wenn man die Ebene durch die Stange als YZ-Ebene einsführt,  $D_y=0$  ift, so hat man nur  $D_x=\Sigma \mu y s$  zu berechnen.

Für ein Element  $\lambda$  der Stange ist  $\mu = \lambda \gamma$  und, da  $y = ztg\alpha$  ist,  $\Sigma \mu yz = \lambda \gamma tg \alpha \Sigma z^2$ .

Hat das betrachtete Element von O den Abstand  $p\lambda$ , so hat das zuges hörige z den Wert  $p\lambda\cos\alpha$ , so daß

$$\Sigma \mu yz = \lambda^3 \gamma \sin \alpha \cos \alpha \Sigma p^2$$

ift.

Für  $l=n\lambda$  ergiebt sich bei  $lim n=\infty$ 

$$D_x = \frac{\gamma}{3} l^8 \sin \alpha \cos \alpha = \frac{1}{3} m l^2 \sin \alpha \cos \alpha.$$

Für ben Angriffspunkt A ber Centrifugalkraft gilt also

$$z_1 = \frac{D_x}{M \cdot \eta} = \frac{\frac{1}{3} m l^2 \sin \alpha \cos \alpha}{m \cdot \frac{1}{2} l \sin \alpha} = \frac{2}{3} l \cos \alpha,$$

b. h. er liegt auf der Stange von O um  $\frac{2}{3}l$  entsernt, während der Schwer= punkt von O den Abstand  $\frac{1}{6}l$  hat.

Für die Stange ber Fig. 473 gilt

$$C = \frac{1}{2} \varphi^2 \sin \alpha \gamma (l_1^2 - l_2^2).$$

Da hier die Masse  $m=(l_1-l_2)\gamma$  ist, so gilt auch  $C=\frac{1}{2}\varphi^2m(l_1+l_2)\sin\alpha$ .

Ferner ist

$$D_x = \frac{1}{3} \gamma \sin \alpha \cos \alpha (l_1^3 - l_2^3).$$

Man hat also, da  $\eta = \frac{1}{2}(l_1 + l_2)\sin\alpha$  ist, hier

$$z_1 = \frac{\frac{1}{3}\gamma\sin\alpha\cos\alpha(l_1^3 - l_2^3)}{\frac{1}{2}\gamma(l_1 - l_2)(l_1 + l_2)\sin\alpha} = \frac{2}{3}\frac{l_1^3 - l_2^3}{l_1^2 - l_2^3}\cos\alpha.$$

Für  $l_1=30\,\mathrm{cm}$  und  $l_2=10\,\mathrm{cm}$  hat  $\mathfrak{z}$ . B. der Abstand des Angriffspunktes auf dem Stabe, von O aus gerechnet, den Wert 21,67 cm, während der Schwerpunkt entsprechend den Abstand  $20\,\mathrm{cm}$  hat.

Auch in den Fällen, wo die sich kreuzenden Kräfte, welche das System der Centrisugalkräfte eines Körpers ersehen, nicht auf eine Kraft zurückgeführt werden können, kann man aus X und Y eine Resultante vom Werte  $\varphi^2 M \varrho$  bilden, nur tritt dann neben dieser noch ein Kräftepaar auf.

Wählt man ben Schwerpunkt ein für allemal als Zurückführungspunkt bieses Kräftesystems, so kann man ihn demnach auch stets als dynamisches

Centrum betrachten, nur muß man außerbem noch von Fall zu Fall gewisse Kräftepaare beachten, welche auf Bewegung der Achse wirken, während die im Schwerpunkte angreisende Centrisugalkraft an der Achse nach außen reißt.

In den zulegt behandelten Beispielen der Fig. 472 und 473 würde neben der im Schwerspunkte an der Achse wirkenden Kraft [C'] vom Werte C noch ein Kräftepaar vom Werte + C. d auftreten, welches auf Bewegung der Achse wirkt, salls AS.  $\cos \alpha = d$  ist.

Festzuhalten ift bei allen biesen Betrachtungen, bag durch Ginführung ber Centrifugalkräfte, ebenso

wie auch der Trägheitskräfte, die Inanspruchnahme des Körpers innerhalb der Bewegung so dargestellt wird, wie sie am ruhenden Körper unter dem Ginsstuffe entsprechender statischer Kräfte eintreten würde.

Die Hauptgleichung des Abschnittes, Nr. 192, benutzen wir in der kurzen Form

$$Mo = \iota \cdot \mathfrak{Tr}$$

wenn über die Lage der Achse u. s. w. keine Zweifel obwalten. Ihre Abeleitung kann man, auf Grund der vorstehenden Betrachtung, auch kurz auf folgendem Wege gewinnen. Ist O in Fig. 474 der Durchtritt der Achse, senkrecht zur Ebene der Zeichnung, so ist das Woment der Effektivkraft von P vollständig gegeben als  $r(\mu j_T)$ , weil die Komponente  $[j_N]$  von  $[j_G]$  die Achse schneidet. Führt man die Winkelbeschleunigung  $\iota$  ein, so ist  $j_T=r\iota$  und man hat also sür jenes Woment den Wert  $\iota$ .  $r^2\mu$ . Da  $\iota$  sür die einzelnen Punkte des Körpers zur Zeit t denselben Wert hat, so sührt diese Betrachtung für den Körper zu

$$M_0 = \iota(r_1^2 \mu_1 + r_2^2 \mu_2 + \cdots) = \iota \cdot \mathfrak{T}.$$

Fig. 474.

Dabei bebeutet Mo zunächst das Moment der Effektivkräfte, gemäß dem Brincipe von d'Alembert aber auch das Moment der gegebenen Kräfte.

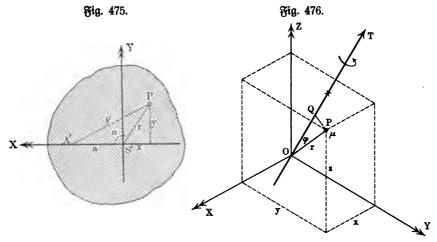
99. Die Trägheitsmomente und Deviationsmomente für verschiedene Achsen und die Hauptachsen des Körpers. Um die Bestimmung von Tr für besondere Fälle durchführen zu können, betrachten wir diese Größe etwas genauer.

Dazu beweisen wir zunächst folgenden Satz: Ist Tr für eine, durch den Massenmittelpunkt S des Körpers gelegte Achse bekannt, so ist es für jede Parallelachse im Abstande a gegeben durch die Formel

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_a = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_s + a^2 \cdot M$$

in welcher  $\operatorname{Tr}_s$  das Trägheitsmoment für die Achse durch den Schwerpunkt,  $\operatorname{Tr}_a$  das Trägheitsmoment für die Parallelachse im Abstande a und M die Masse des Körpers bezeichnet.

Fig. 475 stelle eine Scheibe des Körpers dar, senkrecht zu den beiden Achsen, welche in S' und A' durchtreten mögen.



Jeder Bunkt P in der Schnittebene liefert für  $\operatorname{Tr}_S$  den Beitrag  $\mu r^2$  und für  $\operatorname{Tr}_a$  den Beitrag  $\mu \varrho^2$ . Da  $\varrho^2 = r^2 + a^2 - 2 \operatorname{ar} \cos \alpha$  ist, so ist

$$\mu \varrho^2 = \mu r^2 + \mu a^2 - 2 \mu a r \cos \alpha.$$

Berlegt man den Körper in unendlich = bunne Schichten, senkrecht zu ber Achse, so gilt also

b. h. 
$$\Sigma\mu o^2=\Sigma\mu r^2+a^2(\mu_1+\mu_2+\cdots)-2\,a\,\Sigma\mu r\cos\alpha, \\ \mathfrak{T}r_a=\mathfrak{T}r_S+a^2\cdot M-2\,a\,\Sigma\mu r\cos\alpha.$$

Da  $r\cos\alpha=x$  ist, so ist  $\Sigma\mu r\cos\alpha=\Sigma\mu x$ , d. h. es ist das Massensmoment für die YZ-Chene, salls man die Z-Adse senkrecht zur Ebene der Zeichnung durch S' legt. Da diese Ebene den Schwerpunkt enthält, so ist dieses Moment Null. Demnach gilt

$$\mathfrak{Tr}_a = \mathfrak{Tr}_S + a^2 M \quad . \quad . \quad . \quad . \quad . \quad 198)$$

Ferner beweisen wir den Sag: Sind die Trägheitsmomente  $\operatorname{Tr}_x$ ,  $\operatorname{Tr}_y$ ,  $\operatorname{Tr}_x$  für drei Achsen OX, OY, OZ, die sich rechtwinkelig in einem Punkte O schneiden, gegeben und sind sür die Ebenen dieser Achsen auch die drei Deviationsmomente (Centrisugalmomente)  $D_x$ ,  $D_y$ ,  $D_x$  gegeben, so ist auch sür eine beliedige durch O gehende Achse OT von bekannter Richtung  $(\alpha, \beta, \gamma)$  das entsprechende Trägheitsmoment  $\operatorname{Tr}_{\alpha, \beta, \gamma}$  gegeben.

Bezeichnet man in Fig. 476 durch PQ das Lot von einem beliebigen Punkte P auf OT, so ist der Beitrag von P für das gesuchte Trägheitssmoment gegeben als  $\mu$ .  $\overline{PQ}^2$ .

Für das Quadrat dieses Lotes PQ gilt, falls  $P=(x;\ y;\ s)$  ist, der Ausdruck

$$(y^2 + z^2)\cos^2\alpha + (z^2 + x^2)\cos^2\beta + (x^2 + y^2)\cos^2\gamma - 2yz\cos\beta\cos\gamma - 2zx\cos\gamma\cos\alpha - 2xy\cos\alpha\cos\beta.$$

Man leitet ihn unter anderem leicht auf folgende Beise ab. Man hat PQ = r.  $\sin \varphi$  und  $\cos \varphi = \cos \alpha \cos \alpha' + \cos \beta \cos \beta' + \cos \gamma \cos \gamma'$ , falls OP mit den Achsen bezw. die Binkel  $\alpha'$ ,  $\beta'$ ,  $\gamma'$  bildet (vergl. Gleichung Nr. 11). Auß  $x = r \cos \alpha'$ ,  $y = r \cos \beta'$ ,  $z = r \cos \gamma'$  folgt

$$\cos\varphi = \frac{x\cos\alpha + y\cos\beta + z\cos\gamma}{r}$$

unb

$$\sin \varphi^2 = 1 - \cos^2 \varphi = \frac{r^2 - (x \cos \alpha + y \cos \beta + z \cos \gamma)^2}{r^2},$$

so daß

$$\overline{PQ}^2 = r^2 sin^2 \varphi = (x^2 + y^2 + z^2) - (x \cos \alpha + y \cos \beta + z \cos \gamma)^2$$
 ift.

Entwickelt man die Quadrate unter Berücksichtigung der Gleichung  $\cos^2 \alpha + \cos^2 \beta + \cos^2 \gamma = 1$ , so erhält man den oben angegebenen Wert.

Behandelt man alle Punkte des Körpers, wie für P angegeben, so erskält man

$$\begin{array}{l} \mathfrak{T}_{\mathbf{z}_{\alpha},\;\beta,\;\gamma} = \mathcal{L}\mu\;.\;\overline{PQ^2} = \cos^2\alpha\;\mathcal{L}\mu\;(y^2\;+\;z^2)\;+\;\cos^2\beta\;\mathcal{L}\mu\;(z^2\;+\;x^2)\\ +\;\cos^2\gamma\;\mathcal{L}\mu\;(x^2\;+\;y^2)\;-\;2\cos\beta\;\cos\gamma\;\mathcal{L}\mu\;yz\;-\;2\cos\gamma\;\cos\alpha\;\mathcal{L}\mu\;zx\\ -\;2\cos\alpha\;\cos\beta\;\mathcal{L}\mu\;xy. \end{array}$$

Da  $\sqrt{y^2+z^2}$  den Abstand des Punktes P von der X=Achse bezeichnet, so ist  $\Sigma \mu (y^2+z^2)=\Sigma r_x$  das Trägheitsmoment des Körpers in Bezug auf die X=Achse als Drehungsachse u. s. w.

Ebenso ist  $\Sigma \mu y z = D_x$  das Deviationsmoment (Centrifugalmoment) des Körpers in Bezug auf die YZ=Chene, welches auch als  $D_yz$  bezeichnet werden kann, u. s. w.

Demgemäß gilt

$$\mathfrak{Tr}_{\alpha, \beta, \gamma} = \mathfrak{Tr}_{x} \cdot \cos^{2}\alpha + \mathfrak{Tr}_{y} \cdot \cos^{2}\beta + \mathfrak{Tr}_{z} \cdot \cos^{2}\gamma \\
- 2 D_{x} \cos\beta \cos\gamma - 2 D_{y} \cos\gamma \cos\alpha - 2 D_{z} \cos\alpha \cos\beta$$

Die Formeln Nr. 198) und 199) gestatten, das Trägheitsmoment für jede beliebige Achse herzustellen, falls für irgend einen Bunkt O des Körpers

und ein durch diesen gelegtes Achsenspstem die Größen  $\mathbf{Tr}_x$ ,  $\mathbf{Tr}_y$ ,  $\mathbf{Tr}_z$  und  $D_x$ ,  $D_y$ ,  $D_z$  gegeben sind.

Um dies durchzusühren, zeichnet man zu der gegebenen Achse I Parallelen II und III bezw. durch O und durch S. Unmittelbar gegeben ist dann durch Gleichung Nr. 199) das Trägheitsmoment für die Achse II durch O, welches Tr., heißen mag. Ist  $a_2$  der Abstand von II und III, so gilt nun serner nach Gleichung Nr. 198

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{_{11}}=\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{_{111}}+a_2^2$$
. M, b. h.  $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{_{111}}=\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{_{11}}-a_2^2$ . M.

Ift endlich  $a_1$  der Abstand von I und III, so gilt gleichsalls nach Gleischung Nr. 198)

$$\mathfrak{Tr}_{_{1}} = \mathfrak{Tr}_{_{11}} + a_{_{1}}^{2} \cdot M = \mathfrak{Tr}_{_{11}} + (a_{_{1}}^{2} - a_{_{2}}^{2}) M.$$

Diese Bestimmung läßt sich sehr vereinfachen, wenn man das Kreuz durch  $\mathcal O$  geschickt wählt.

Trägt man auf OT in Fig. 476 eine Strede OE ab vom Werte  $\frac{C}{\sqrt{2}\mathbf{r}_{\alpha,\beta,\gamma}}$ , so erhält man einen Bunkt E, dessen Koordinaten  $\mathbf{r}=OE.\cos\alpha$ ,  $\mathbf{r}=OE.\cos\beta$ ,  $\mathbf{r}=OE.\cos\gamma$  sind. Denkt man diese Konstruktion sür alle durch O gehenden Strahlen-durchgeführt, so entsteht eine Fläche, sür welche O Centrum sein muß, da die Werte sür OE und  $\overline{OE}$  dieselben sind, salls OE und  $\overline{OE}$  auf einer Geraden liegen.

Diese Fläche ist leicht zu bestimmen, indem man  $\cos \alpha = \frac{\mathfrak{x}}{OE}$ ,  $\cos \beta = \frac{\mathfrak{y}}{OE}$ ,

$$\cos\gamma=rac{\delta}{OE}$$
 in den Wert von  ${\mathfrak T}{\mathfrak r}_{a,\;eta,\;\gamma}=rac{C^2}{OE^2}$  einführt. So ergiebt sich

$$C^2 = \mathfrak{x}^2 \cdot \mathfrak{T}\mathfrak{x}_x + \mathfrak{y}^2 \cdot \mathfrak{T}\mathfrak{x}_y + \mathfrak{z}^2 \cdot \mathfrak{T}\mathfrak{x}_s - 2 D_x \mathfrak{y}\mathfrak{z} - 2 D_y \mathfrak{z}\mathfrak{x} - 2 D_x \mathfrak{x}\mathfrak{y}.$$

Man erhält also eine geschlossen Fläche zweiter Ordnung, deren Censtrum O ist, d. h. ein dreiachsiges Ellipsoid vom Centrum O, welches das Trägheitsellipsoid für O heißt.

Ersett man das zufällig gewählte Koordinatenspstem durch das System der Hauptachsen  $(\xi, \eta, \zeta)$  des Ellipsoides, so geht obige Gleichung über in

$$C^2 = \xi^2 \cdot \mathfrak{Tr}_{\xi} + \eta^2 \cdot \mathfrak{Tr}_{\eta} + \xi^2 \cdot \mathfrak{Tr}_{\zeta} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 200 \, \mathrm{a})$$

b. h. in Bezug auf dieses System erhalten die Größen  $D_\xi$ ,  $D_\eta$ ,  $D_\zeta$  den Wert Rull.

In diesem Systeme gilt also auch für  $\operatorname{Tr}_{\alpha,\ \beta,\ \gamma}$  die einfachere Gleichung

$$\mathfrak{Tr}_{\alpha, \beta, \gamma} = \mathfrak{Tr}_{\xi} \cdot \cos^2 \alpha + \mathfrak{Tr}_{\eta} \cdot \cos^2 \beta + \mathfrak{Tr}_{\zeta} \cdot \cos^2 \gamma \cdot 200 \,\mathrm{b})$$

falls die Achse, auf welche sich  $\Sigma r_{\alpha, \beta, \gamma}$  bezieht, mit den Hauptachsen des Elipsvides bezw. die Winkel  $\alpha, \beta, \gamma$  bildet.

Demnach gelangen wir zu dem Schlusse:

Durch jeben Bunkt O eines Körpers geht ein, aber im allegemeinen auch nur ein Syftem dreier, aufeinander rechtwinkeliger Achsen  $(\xi, \eta, \zeta)$ , für welche die Deviationsmomente (Centrisfugalmomente)  $D_{\xi}$ ,  $D_{\eta}$ ,  $D_{\zeta}$  verschwinden: man nennt diese Achsen die Hauptachsen des Körpers für den Punkt O. Bählt man biese Achsen zu Koordinatenachsen, so reicht die Kenntnis der drei Trägheitsmomente Trz, Tr, Trz, welche Sauptsträgheitsmomente heißen, aus, um das Trägheitsmoment für jede beliebige Achse durch O zu bestimmen, gemäß Gleichung Rr. 200b).

Da C<sup>2</sup> jeden beliebigen Wert erhalten kann, so stellt die Gleichung Nr. 200 a) eine unendliche Schar ähnlicher und ähnlich-gelegener Elipsoide dar, deren jedes für die Untersuchung brauchbar ist.

Liegen keine besonderen Gründe vor, so kann man  $C^2=1$  segen. Stellt man ein Trägheitsmoment Tr gemäß der Reduktion träger Massen (vergl. S. 257) in der Form Tr  $=ml^2$  dar, so wird l der entsprechende Trägheitsarm genannt, weil ein materieller Punkt von der Masse m im Abstande l von der Achse in Bezug auf diese das Trägheitsmoment Tr hat.

Denkt man sich ben Körper für eine bestimmte Achse  $(\alpha, \beta, \gamma)$  durch einen materiellen Punkt von der Körpermasse M ersetzt, so gilt

$$\mathfrak{Tr}_{\alpha, \beta, \gamma} = \varrho_{\alpha, \beta, \gamma}^2 . M.$$

Man nennt  $\varrho_{\alpha, \beta, \gamma}$  ben Trägheitsarm für die Achse  $(\alpha, \beta, \gamma)$ . Führt man für Tr $\xi$ , Tr $_{\eta}$ , Tr $_{\zeta}$  die Trägheitsarme ein, so geht Gleichung Nr. 200 a) über in

$$C'^2 = \frac{C^2}{M} = \xi^2 \varrho_{\xi}^2 + \eta^2 \varrho_{\eta}^2 + \xi^2 \varrho_{\xi}^2$$
 . . . . 201)

Hier sett man zwedmäßig  $C^2 = M$  bezw.  $C'^2 = 1$ .

Ift das Trägheitsellipsoid ein Umdrehungsellipsoid, dessen Achse z. B. die  $\xi$ =Achse ist, so ist  $\mathfrak{Tr}_{\xi}=\mathfrak{Tr}_{\eta}=\mathfrak{Tr};$  in diesem Falle hat  $\mathfrak{Tr}_{a,\beta,\gamma}$  für jede Achse der  $\xi\eta$ =Ebene ( $\gamma=90^\circ$ ) nach Gleichung Nr. 200 b) den Wert  $\mathfrak{Tr}(\cos^2\alpha+\cos^2\beta)=\mathfrak{Tr},$  wie auch aus der Anschauung folgt.

Ist das Trägheitsmoment eine Kugel, so ist  $\operatorname{Tr}_{\xi} = \operatorname{Tr}_{\eta} = \operatorname{Tr}_{\zeta} = \operatorname{Tr}_{\xi}$  wie auch aus der Anschauung solgt, hat in diesem Falle jedes  $\operatorname{Tr}_{\alpha, \beta, \gamma}$  den Wert  $\operatorname{Tr}(\cos^2\alpha + \cos^2\beta + \cos^2\gamma) = \operatorname{Tr}$ .

Da nach früheren Bemerkungen (vergl. S. 388) die Deviationsmomente für Symmetrieebenen der Körper verschwinden, so hat z. B. das Rechtkant mit verschiedenen Kanten für seinen Schwerpunkt ein dreiachsiges Ellipsoid als Trägheitsellipsoid, dessen Achsen au den Kanten des Rechtkants parallel sind, während das Rechtkant auf quadratischer Basis, wenn es kein Würsel ist, den Kall des Umdrehungsellipsoides, der Würsel den Kall der Kugel darstellt.

Bahlt man ben Schwerpunkt S jum Mittelpunkte bes Tragheitsellipfoibes, fo führt biefes ben Ramen "Centralellipfoib".

Wählt man eine Hauptachse eines beliebigen Punktes O als Drehungsachse, so gilt gemäß Formel Nr. 108 b) für die Effektivkräste, salls die Achse die Luchse ist,

$$M_{\xi}=0$$
,  $M_{\eta}=0$ ,  $M_{\zeta}=-\iota \mathfrak{Tr}_{\zeta}$ ,

b. h. eine Hauptachse verhalt sich in Bezug auf Drehungen wie eine feste Achse, wobei im übrigen aber die Formeln Rr. 107 a) zu berücksichtigen sind.

Wählt man im besonderen eine Hauptachse durch den Schwerpunkt S des Körpers als Drehungsachse, so bleibt gemäß Formel Nr. 108 a) und

108 b) bezw. gemäß Formel Ar. 109) von bem Systeme ber Effektiv= kräfte nur

$$M_{\zeta} = \iota \mathfrak{Tr}_{\zeta}$$

übrig. Demgemäß gilt: Für jeden Körper sind die Hauptachsen des Schwerpunktes und nur diefe freie Achsen, falls außer einem, senkrecht zur Achse wirkenden Momente keine außeren Kräfte vorshanden sind.

100. Die Berechung der Trägheitsmomente und der Deviations= momente (Centrifugalmomente). a) Allgemeines. Die Berechung der Trägheitsmomente und Deviationsmomente ist in der Technik meist nur für homogene Körper ersorderlich bezw. für Körper, welche aus solchen zusammen= gesetzt sind.

Bon den Trägheitsmomenten für homogene Körper gelangt man zu den Trägheitsmomenten homogener Flächen und homogener Linien durch Betrachstungen, welche den in der Lehre des Schwerpunktes durchgeführten genau entsprechen, wobei man die Flächeneinheit bezw. die Linieneinheit mit der Wasse d homogen belegt denkt.

Für  $\delta=1$  gelangt man wieder zu rein geometrischen Beziehungen. Sieht man einen Körper und die Achse, für welche das Trägheits-moment des Körpers berechnet werden soll, als ein System an und bildet man dieses System ähnlich ab nach dem Wodul  $1:\varepsilon$ , so verhalten sich die Trägheitsmomente des ursprünglichen Körpers und seiner Abbildung wie  $1:\varepsilon^5$ , salls man beide Körper aus demselben homogenen Stoffe hergestellt benkt.

Ist nämlich v ein Bolumenelement des ersten Körpers und r dessen Abstand von der Achse, so sind die entsprechenden Größen für den zweiten Körper v.  $\varepsilon^3$  und r.  $\varepsilon$ , so daß dem Trägheitsmomente (v. d)  $r^2$  das Trägsheitsmoment (v.  $\varepsilon^3$ . d)  $r^2\varepsilon^2 = (vd) r^2$ .  $\varepsilon^5$  entspricht. Solches gilt für alle Bolumenelemente beider Körper, also auch für diese selbst.

Für homogen belegte Flächen und Linien sind die entsprechenden Bershältnisse bezw.  $1: \varepsilon^4$  und  $1: \varepsilon^3$ .

Will man die Trägheitsmomente eines Körpers für alle möglichen Achsen darstellen, so ist es zweckmäßig, auf die Betrachtung eines Trägheits= ellipsoides bezw. im besonderen des Centralellipsoides zurückzugreisen, bessen ührer Lage nach (Symmetrie) bei den, in der Technik ver= wendeten Körpern meist unmittelbar gegeben sind.

Es handelt sich dabei um die Bestimmung der drei Trägheitsmomente für die Hauptachsen des Schwerpunktes, deren jedes im allgemeinen durch einen Grenzübergang hergestellt werden muß.

Bon hier aus gelangt man durch die Formeln Nr. 198) und 199) zu dem Trägheitsmomente jeder beliebigen Achse.

Die Anwendungen verlangen besonders häufig die Anwendung von Formel Nr. 198), aus welcher sich noch eine Reihe von brauchbaren Folgerungen absleiten lassen. Besteht 3. B. ein Körper aus zwei Teilkörpern von den Massen  $m_1$  und  $m_2$ , deren Schwerpunkte  $S_1$  und  $S_2$  heißen, und sind die Trägheits=

momente dieser Körper bezw. für zwei Parallelachsen durch S, und S, als Tr, und Tr, gegeben, so gilt für eine zu jenen Achsen parallele Achse durch den Gesamtschwerpunkt S die Formel

$$\mathfrak{T}r = \mathfrak{T}r_1 + \mathfrak{T}r_2 + \frac{m_1m_2}{m_1 + m_2} \cdot e^2 \quad . \quad . \quad . \quad 202)$$

falls der Abstand der Achsen durch  $S_1$  und  $S_2$  mit e bezeichnet wird.

Man hat nämlich nach Formel Nr. 198) zunächst, falls  $a_1$  und  $a_2$  bezw. die Abstände der Achsen durch S, und S, von der Achse durch S bezeichnen,

$$\mathfrak{T} \mathbf{r} = (\mathfrak{T} \mathbf{r}_1 + a_1^2 m_1) + (\mathfrak{T} \mathbf{r}_2 + a_2^2 m_2).$$

Da aber  $a_1 + a_2 = e$  und  $m_1 a_1 = m_2 a_2$  ist, so lassen sich  $a_1$  und  $a_2$ burch m1, m2 und e ausdrücken, wie oben angegeben.

Handelt es sich darum, von einer Achse, die von dem Schwerpunkte den Abstand a, hat, überzugehen zu einer Parallelachse, die vom Schwerpunkte ben Abstand a2 hat, so gilt in Bezug auf eine Fig. 477.

 $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{a_1} = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_S + a_1^2.m$  und  $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{a_2} = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_S + a_2^2.m$ , b. h. man hat

Parallelachse durch S

$$\mathfrak{T}_{r_{a_0}} = \mathfrak{T}_{r_{a_1}} + m(a_2^2 - a_1^2).$$

Für die Beziehung des Abstandes a ber beiben Achsen zu ben Abständen a, und a, gilt stets (vergl. Fig. 477)

$$a^2 = a_1^2 + a_2^2 - 2 a_1 a_2 \cos \alpha$$
.

Liegen die drei Achsen in einer Ebene, so vereinfacht fich diese Beziehung erheblich.

Bei der Berechnung eines bestimmten Trägheitsmomentes eines Körpers finden die folgenden Betrachtungen, welche fich auf ebene, homogen belegte Flächen beziehen, sinngemäß Anwendung.

Gleiches gilt auch in Bezug auf die Deviationsmomente (Centrifugalmomente).

b) Die Bestimmung ber Tragheitsmomente und ber Devia= tionsmomente ebener, homogen belegter Flachen. In ber Technit spielen die Trägheitsmomente von (ebenen) Querschnitten einzelner Kon= struktionsglieder eine hervorragende Rolle, wobei diese als ebene, homogen belegte Flächen (d) aufzufassen sind, und zwar mit einer Belegung, ent= sprechend  $\delta = 1$ .

Ratt man die Ebene der Fläche als XY=Ebene auf, während die Z=Achse sentrecht auf der Fläche steht, so bezeichnet man Trx und Tr, als achfiale Trägheitsmomente, weil beren Achsen in ber Flache als Achsen auftreten, mahrend man Tr, ein polares Tragheitsmoment 1) nennt, weil bessen Achse die Alache nur in einem Punkte (Bol) trifft. Man bezeichnet bann Tr, und Tr, wohl auch bezw. als Tr, und Tr, und Tr, als Tro.

<sup>1)</sup> Die Ausdehnung bieses Begriffes auf Körper ift bisher in ber Technit nur von geringer Bebeutung geworben.

Da hier alle materiellen Punkte in der XY=Ebene liegen, so gilt für jeden dieser Punkte gemäß Fig. 478

$$r^2=y^2+x^2.$$

Bezeichnet man nun ein Element der Fläche durch  $\varphi$  und die Beslegung der Flächeneinheit durch  $\delta$ , so ist

$$(\varphi \delta) r^2 = (\varphi \delta) y^2 + (\varphi \delta) x^2$$

und bemnach auch

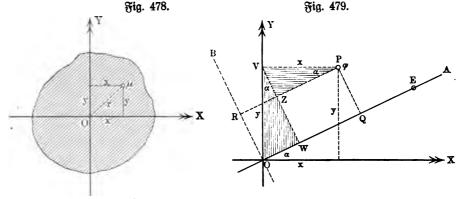
$$\Sigma(\varphi\delta) r^2 = \Sigma(\varphi\delta) y^2 + \Sigma(\varphi\delta) x^2$$

wobei die Summation über alle Elemente der Fläche zu erstrecken ist. Die Glieder dieser Gleichung sind die drei Trägheitsmomente der ebenen Fläche, so daß hier

$$\mathfrak{Tr}_{x} = \mathfrak{Tr}_{x} + \mathfrak{Tr}_{y}$$
 oder  $\mathfrak{Tr}_{0} = \mathfrak{Tr}_{1} + \mathfrak{Tr}_{2}$  . . . 203)

gilt.

Bon dem Trägheitsellipsoide bezw. im besonderen von dem Centralsellipsoide ift hier meist nur der Schnitt mit der XY=Ebene, die sogenannte Trägheitsellipse bezw. im besonderen die Centralellipse von Wichtigkeit.



Wan kann diese Ellssse selbständig einführen durch die Erklärung: Wenn man die Trägheitsmomente  $\mathrm{Tr}_\alpha$  einer ebenen Fläche für alle in ihr gelegenen Achsen, die durch einen bestimmten Punkt O gehen, bestimmt, und auf jeder Achse  $(\alpha)$ 

von O aus Stredenpaare vom Werte  $\frac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_a}}$  aufträgt, so bilden die Endpunkte

biefer Streckenpaare die zu O gehörige Trägheitsellipse der ebenen Fläche. Ist O der Schwerpunkt der Fläche, so heißt die Ellipse im besonderen Centralsellipse.

Ihre Gleichung erhält man gemäß der Entwidelung auf S. 646 für z=0 als

$$x^2 \cdot \operatorname{Tr}_x + y^2 \cdot \operatorname{Tr}_y - 2 \, xy \, D_{xy} = C^2,$$
 während zugleich  $\operatorname{Tr}_{lpha} = \operatorname{Tr}_x \cdot \cos^2lpha + \operatorname{Tr}_y \cdot \sin^2lpha - D_{xy} \sin 2 \, lpha$ 

ist; dabei bedeuten  $\operatorname{Tr}_x$  und  $\operatorname{Tr}_y$  die Trägheitsmomente für die Achsen OX und OY eines beliebigen rechtwinkeligen Kreuzes und D das Deviations=

moment (Centrifugalmoment) für die XY=Ebene mit ihrem bestimmten Kreuze XOY, welches genauer als  $D_x$  oder auch als  $D_{xy}$  bezeichnet werden kann, während  $Xr_a$  das Trägheitsmoment für eine Achse darstellt, welche durch O geht und mit der X=Achse den Winkel  $\alpha$  bildet.

Um diese Beziehungen selbständig zu entwickeln, bestimmt man hier zunächst den Abstand PQ eines Flächenelementes  $\varphi$  von der durch O gehenden Achse OA, welche unter dem Winkel  $\alpha$  gegen OX gegeben ist (vergl. Fig. 479). Man hat

$$PQ = VW - VZ = y \cos \alpha - x \sin \alpha$$
.

Demnach ist das Trägheitsmoment von  $\varphi$  für OA bei einer homogenen Belegung  $\delta$  für die Flächeneinheit

$$\varphi$$
.  $\overline{PQ}^3$ .  $\delta = \varphi (y \cos \alpha - x \sin \alpha)^3$ .  $\delta = (\varphi \delta) y^2$ .  $\cos^2 \alpha + (\varphi \delta) x^2$ .  $\sin^2 \alpha - (\varphi \delta) xy \sin 2\alpha$ .

Das Trägheitsmoment ber ganzen Fläche für OA ist bemnach

$$\mathfrak{T}_{\alpha} = \cos^2 \alpha \, \Sigma(\varphi \, \delta) \, y^2 \, + \, \sin^2 \alpha \, \Sigma(\varphi \, \delta) \, x^2 \, - \, \sin 2 \, \alpha \, \Sigma(\varphi \, \delta) \, xy.$$

Da die Summen der Neihe nach das Trägheitsmoment  $\operatorname{Tr}_x$  für die X=Achse, das Trägheitsmoment  $\operatorname{Tr}_y$  für die Y=Achse und das Deviationsmoment D für das Kreuz XOY bezeichnen, so ist die zweite Gleichung der Kr. 204) damit von neuem bewiesen.

Trägt man nun auf OA eine Strecke  $OE=rac{C}{\sqrt{{rac{T}{{rac{T}{a}}}}}}$  auf, so sind die Koordinaten ihres Endpunktes

$$x = rac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{lpha}}} \cdot \coslpha$$
 und  $y = rac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{lpha}}} \cdot \sinlpha$ ,

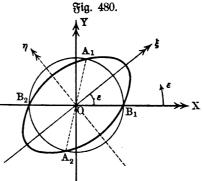
fo daß 
$$cos^2\alpha=rac{x^2\cdot \mathfrak{T}\mathfrak{r}_a}{C^2}$$
,  $sin^2\alpha=rac{y^2\cdot \mathfrak{T}\mathfrak{r}_a}{C^2}$  und  $sin\,2\,\alpha=rac{2\,x\,y\cdot \mathfrak{T}\mathfrak{r}_\alpha}{C^2}$  ift.

Trägt man diese Werte in die eben erhaltene Gleichung ein, so erhält man auch die erste Gleichung der Nr. 204) von neuem. Führt man den Träg= heitkarm ein, indem man  $\text{Tr}_u = \varrho_u^2(f\delta)$  sett, wobei f die ganze Fläche

und demnach  $f\delta$  die ganze Masse bedeutet, so ist  $\frac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_a}} = \frac{1}{\varrho_a} \cdot \frac{C}{\sqrt{f\delta}} = \frac{C'}{\varrho_a}$ , b. h. man gewinnt die Ellipse auch durch Austragen von Streden, proportio-

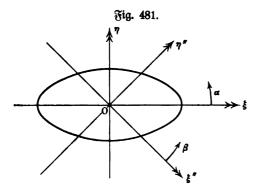
nal zu den reciproken Werten des Trägheitsarmes oa.

Die Konstanten C bezw. C', welche die Dimension  $l^3$  bezw.  $l^2$  haben, weil OE die Dimension  $l^1$  und  $\operatorname{Tr}_a$  die Dimension  $l^4$  hat, sind ganz beliebig, so daß es sich stets um eine unendliche Schar von ähnlichen und ähnlich=gelege= nen Ellipsen handelt, deren jede für die Betrachtung brauchdar ist. Für C=1 oder C'=1 erhält man je eine bestimmte Ellipse der Schar.



Deviationsmoment für jedes Kreuz durch O bestimmt. Dreht man das Nebenkreuz, dem Winkelfinne entsprechend, bis es wieder in seine alte Lage kommt, so geht  $\beta$  von  $0^{\circ}$  bis  $360^{\circ}$  und  $2\beta$  von  $0^{\circ}$  bis  $720^{\circ}$ .

Für  $\beta=45^{\circ}$ ,  $135^{\circ}$ ,  $225^{\circ}$ ,  $315^{\circ}$  findet ein Zusammenfallen mit dem Hauptkreuze statt, wobei  $\cos 2\beta=0$ , d. h.  $D_{\beta}=0$  wird. Um die Bor=



zeichen der Formel Nr. 208) zu unterscheiden, muß man zunächst das Hauptkreuz näher bestimmen, und das soll so geschehen, wie es Fig. 481 zeigt, wobei die E-Achse die große Achse der Elipse wird, so daß also Tre Tru ist.

Dreht man nun das Haupt= kreuz um  $\alpha$  in die Lage  $(\xi'', \eta'')$ , wobei  $\xi = \xi'' \cos \alpha - \eta'' \sin \alpha$ und  $\eta = \xi'' \sin \alpha + \eta'' \cos \alpha$  zu segen ist, so erhält man für  $\cos^2 \alpha = \sin^2 \alpha$ 

$$\frac{1}{2}(\xi'')^2 \operatorname{Tr}_0 + \frac{1}{2}(\eta'')^2 \operatorname{Tr}_0 + \xi'' \eta'' (\operatorname{Tr}_\eta - \operatorname{Tr}_\xi) \sin 2\alpha = C^2$$
.

Soll biese Gleichung mit ber Gleichung für das Nebenfreug

$$\frac{1}{2}(\xi')^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_0 + \frac{1}{2}(\eta')^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_0 - 2 D_0 \xi' \eta' = C^2$$

übereinstimmen, und soll babei  $D_0$  einen positiven Wert erhalten, so muß, ba  $\mathfrak{Tr}_\eta - \mathfrak{Tr}_\xi > 0$  ist, gesetzt werden  $\sin 2\alpha = -1$ , b. h.  $2\alpha = -90^\circ$  oder  $+270^\circ$  und  $\alpha = -45^\circ$  oder  $+135^\circ$ .

Unter dieser Boraussenung ist

$$D_0 = \frac{1}{9} (\mathfrak{T} \mathfrak{r}_{ij} - \mathfrak{T} \mathfrak{r}_{\xi}) \quad . \quad . \quad . \quad . \quad 210)$$

Der Winkel  $\beta$  bes Nebenkreuzes entspricht also hier dem Winkel  $\alpha = 135^{\circ} + \beta$  oder  $\alpha = 315^{\circ} + \beta$ , so daß gemäß Nr. 209)

$$D_{\alpha} = -D_0 \cdot \sin 2\alpha \quad . \quad . \quad . \quad . \quad . \quad 211)$$

ift, falls man alles auf das Hauptkreuz beziehen will. Fig. 481 zeigt die Lage des Nebenkreuzes für  $\alpha=-45^{\circ}$ , eine Umkehrung der Pfeile beider Achsen entspräche  $\alpha=+135^{\circ}$ .

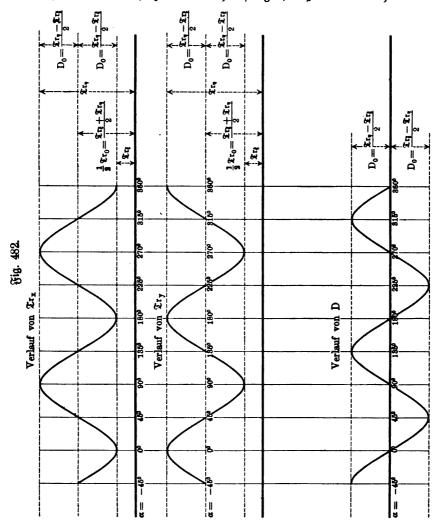
Dreht man das Hauptkreuz stetig um  $360^\circ$ , so sind die Werte  $\operatorname{Tr}_x$ ,  $\operatorname{Tr}_y$  und D, welche den einzelnen Stellungen seiner Achsen entsprechen, nun leicht zu bestimmen. Sie werden durch Fig. 482 veranschaulicht.

Fig. 482 erläutert auch die gewonnenen Gleichungen und deren Folgerungen

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_x = \mathfrak{T}\mathbf{r}_\xi + (\mathfrak{T}\mathbf{r}_\eta - \mathfrak{T}\mathbf{r}_\xi)\sin^2\alpha$$
 und  $\mathfrak{T}\mathbf{r}_y = \mathfrak{T}\mathbf{r}_\eta - (\mathfrak{T}\mathbf{r}_\eta - \mathfrak{T}\mathbf{r}_\xi)\sin^2\alpha$   $\mathfrak{T}\mathbf{r}_\beta = \frac{1}{2}\mathfrak{T}\mathbf{r}_0 - D_0\sin2\beta$  und  $\mathfrak{T}\mathbf{r}_\alpha = \frac{1}{2}\mathfrak{T}\mathbf{r}_0 - D_0\cos2\alpha$  und  $D_\alpha = -D_0\sin2\alpha$ .

Unter den Beranschaulichungen dieser Beziehungen ist noch für D die Darstellung durch eine der Cassinischen Kurven und zwar durch eine Lemsniscate zu erwähnen.

Da sich D nicht auf eine der Achsen bezieht, wie das Trägheitsmoment, sondern auf das Achsentreuz, so ist es zwedmäßig, den Wert für D oder daraus abgeleitete Werte von O aus auf einer Symmetralen des Kreuzes abzutragen. Dabei ergeben sich insosern Schwierigkeiten, als D seine Borzeichen wechselt; man kann diese z. B. dadurch beseitigen, daß man die Symmetrale



ber Quadranten (+, +) und (-, -) des Nebenkreuzes für positive Werte von D und die Symmetrale der Quadranten (+, -) und (-, +) des Nebenkreuzes für negative Werte von D benutzt.

Trägt man die Werte von D felbst von O aus ab, so erhält man dabei Kurven, welche sonst nicht in Gebrauch sind.

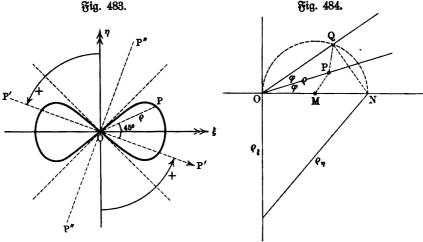
Führt man ftatt beffen, bem Trägheitsmomente entsprechend, einen Arm

für das Deviationsmoment ein, so gelangt man zu der bekannten Lems niscate, welche der Gruppe der Caffinischen Kurven angehört.

Für positive Werte von D kann man ohne weiteres  $D_{eta}=arrho_{eta}^{ar{s}}(foldsymbol{\delta})$ 

fegen, so daß  $\varrho_{\beta}^{3} = \varrho_{0}^{2} \cos 2\beta$  wird.

Diese Gleichung ist, salls für die in Fig. 481 gezeichnete Lage des Nebenstreuzes die positive &=Achse als Symmetrale benust wird, unmittelbar als Polargleichung für diese &=Achse zu verwenden, da [o] beim Auftragen auf Fig. 483.



die Symmetrale mit der  $\xi$ -Achse denselben Winkel  $\varphi$  bildet, wie die  $\xi''$ -Achse mit ihrer ursprünglichen Lage, so daß stets  $\varphi=\beta$  ist. Wan hat also für die positiven Werte von D

$$\varrho^2 = \varrho_0^2 \cos 2 \varphi \quad . \quad . \quad . \quad . \quad . \quad . \quad 212)$$

Diese Betrachtung entspricht der in Fig. 483 gezeichneten Lemniscate, bei der d. B.  $\varrho = \mathit{OP}$  den Wert von  $\mathit{D}$  für die Lage  $\mathit{P'OP''}$  des Nebenstreuzes bestimmt.

Für negative Werte von D, für beren Darstellung die beiden Quadranten (+,-) und (-,+) des Nebenkreuzes vorhanden sind, setzen wir

$$-D_{\beta}=\varrho_{\beta}^{2}(f\delta),$$

so daß hier die Gleichung  $\varrho_{\beta}^2=\varrho_0^2[-\cos2\beta]$  zu verwenden ist, wobei  $\varrho_0$  ben alten Wert hat.

Benutzen wir hier die Symmetrale zwischen der negativen  $\xi''$ -Achse und der  $\eta''$ -Achse, so ist  $\varphi$  für das Hauptkreuz mit  $\beta$  verbunden durch  $90^\circ + \beta = \varphi$ , so daß  $-\cos 2\beta = +\cos 2\varphi$  ist, d. h. man erhält dieselbe Lemniscate wie vorher.

Es bestimmt in Fig. 483 z. B.  $\varrho = \mathit{OP}$  ben Wert von — D für die Lage  $\mathit{I''OP'}$  des Nebenkreuzes.

Um die Lemniscate 1) zu konstruieren, kann man folgendermaßen verschren. Da  $D_0 = \frac{1}{2} (\mathfrak{T} \mathfrak{r}_\eta - \mathfrak{T} \mathfrak{r}_\xi) = \frac{1}{2} (f \delta) (\varrho_\eta^2 - \varrho_\xi^2)$  ist, so ist

<sup>&#</sup>x27;) In Bezug auf die weitere Berwendung dieser Lemniscate vergl. Holz= müller, Ingenieur=Mathematif, 1897.

$$\varrho^2 = \frac{1}{2} (\varrho_{\eta}^2 - \varrho_{\xi}^2) \cos 2 \varphi = (\frac{1}{2} \sqrt{\varrho_{\eta}^2 - \varrho_{\xi}^2}) (\sqrt{\varrho_{\eta}^2 - \varrho_{\xi}^2} \cos 2 \varphi).$$
In Fig. 484 iff  $ON = \sqrt{\varrho_{\eta}^2 - \varrho_{\xi}^2}$ , so daß für  $OM = \frac{1}{2} ON$  iff  $\varrho^2 = OM \cdot OQ$ ,

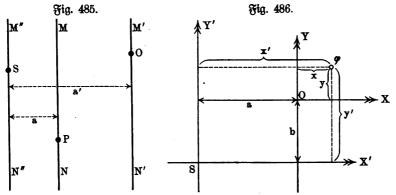
b. h.  $OP = \varrho$  ist mittlere Proportionale zwischen OM und OQ, so daß  $\triangle OMP \sim \triangle OPQ$  ist.

Um von den Momenten für Achsen durch einen Punkt O zu Momenten für beliebige andere Achsen überzugehen, benutt man stets Parallelachsen durch den Schwerpunkt S.

Beim Trägheitsmomente reicht für  $m = f\delta$  die Formel (vergl. S. 645)

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_a = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_S + a^2 \cdot m$$

aus. Ift für den Punkt O alles bekannt, während es sich um die Achse MN durch P handelt, so zieht man durch O und S Parallelachsen zu MN.



Bezeichnet man die Trägheitsmomente für die Achsen MN, M'N' und M''N'' bezw. durch Tr, Tr' und Tr'', so gilt gemäß Fig. 485

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}'=\mathfrak{T}\mathfrak{r}''+a'^2\,.\,(f\delta)$$
 und  $\mathfrak{T}\mathfrak{r}=\mathfrak{T}\mathfrak{r}''+a^2\,.\,(f\delta)$ ,

d. h. man hat

$$\mathfrak{Tr} = \mathfrak{Tr}' + (a^2 - a'^2)(f\delta).$$

Für das Deviationsmoment gilt für zwei parallele Kreuze, von denen eins durch den Schwerpunkt S geht, in Bezug auf ein Flächenelement  $\varphi$ , gemäß Fig. 486

$$x = x' - a$$
 und  $y = y' - b$   
 $xy = x'y' - bx' - ay' + ab$ 

$$\Sigma(\varphi\delta)xy = \Sigma(\varphi\delta)x'y' - b\Sigma(\varphi\delta)x' - a\Sigma(\varphi\delta)y' + ab\Sigma\varphi\delta.$$

Da die mittleren Glieder Rull sind, weil die Achsen durch S gehen, so gilt für  $\delta=1$ 

Statt bes Quadrates ber Berschiebung a, welche beim Trägheitsmomente auftritt, ist also die Anderung hier durch das Rechteck aus den Berschiesbungen a und b bestimmt, bessen Borzeichen natürlich wechseln kann.

Da dieses Rechted den Wert Kull hat, wenn entweder a=0 ober b=0 ist, so ist das Deviationsmoment eine Konstante sür jedes Kreuz, das aus einer bestimmten Schwerachse und irgend einem Lote derselben gesbildet wird.

Die Übertragung von einem Kreuze burch O auf ein Kreuz burch P unter Bermittelung eines Kreuzes burch S ist ohne weiteres ersichtlich.

Dabei ist stets zu beachten (vergl. S. 388), daß für eine Fläche mit einer Symmetralen das Deviationsmoment den Wert Rull ershält, wenn man das Kreuz aus dieser Symmetralen und einem Lot derselben bildet.

Unter den verschiedenen Mittelpunkten für Trägheitsellipsen einer ebenen Fläche (F) haben neben dem Schwerpunkte noch die Punkte besondere Bedeutung, für welche die Ellipse im besonderen ein Kreis ist. Wan nennt solche Punkte, deren es stets zwei giebt, Festpunkte, weil das Trägheitsmoment für jede Achse durch sie einen festen Wert hat.

Wenn die Trägheitsellipse für irgend einen Punkt C ein Kreis sein soll, so muß ihre Gleichung für jedes rechtwinkelige Kreuz (x, y) durch C die Gleichung

$$\mathfrak{x}^2+\mathfrak{y}^2=\mathfrak{r}^2$$

haben, also auch z. B. für das Kreuz, welches durch Berschiedung des centralen Hauptkreuzes nach C entsteht. Sind die Berschiedungen für die  $\xi$ -Achse und  $\eta$ -Achse bezw. b und a, so sind die Trägheitsmomente für die  $\tau$ -Achse und  $\tau$ -Achse sind  $\tau$ -Achse sind die Trägheitsmomente sind die Trägheitsmomente sind die Trägheitsmomente sind das Deviationsmoment sind das neue Kreuz abF ist. Also hat die Ellipse sür C die Gleichung

$$g^{2}(\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{\xi}+b^{2}F)+\mathfrak{y}^{2}(\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{\eta}+a^{2}F)-2\mathfrak{x}\mathfrak{y}abF=1.$$

Soll diese Ellipse ein Areis sein, so muß das Glied mit xy fortsallen, b. h. es muß a=0 oder b=0 sein, und serner müssen die Koefsizienten von  $x^2$  und  $y^2$  einander gleich sein. Für a=0 ist also  $\mathfrak{T} x_\eta = \mathfrak{T} x_\xi + b^2$ . F und sür b=0 ist ebenso  $\mathfrak{T} x_\xi = \mathfrak{T} x_\eta + a^2 F$  Bedingung.

Unter der Boraussetzung, daß nicht der Sonderfall (a=0, b=0) vorliegt, in welchem die Ellipse des Hauptkreuzes ein Kreis ist, gilt  $\mathfrak{Tr}_{\mathfrak{p}} \geq \mathfrak{Tr}_{\mathfrak{p}}$ .

If  $\operatorname{Tr}_{\xi} > \operatorname{Tr}_{\eta}$ , so ist die Bedingung für b = 0 erfüllbar, während die Bedingung für a = 0 unerfüllbar ist.

Ist  $\mathfrak{Tr}_{\xi} < \mathfrak{Tr}_{\eta}$ , so ist die Bedingung für a=0 erfüllbar, während die Bedingung für b=0 unerfüllbar ist.

Nehmen wir an, daß die große Achse der Ellipse des Hauptkreuzes als  $\xi$ =Achse bezeichnet ist, so ist  $\mathfrak{Tr}_{\xi} < \mathfrak{Tr}_{\eta}$ , d. h. die Berschiebung (0; b), bei welcher die  $\eta$ =Achse in sich gleitet, führt für

$$b = \pm \sqrt{\frac{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{\eta} - \mathfrak{T}\mathfrak{r}_{\xi}}{F}} = \pm \sqrt{\varrho_{\eta}^2 - \varrho_{\xi}^2}$$

je zu einem Punkte, für welche die Trägheitsellipse im besonderen ein Kreis ist. Wan nennt die beiden Punkte, die auf der kleinen Uchse der Ellipse des centralen Hauptkreuzes zu beiden Seiten des Schwerpunktes im Abstande  $\sqrt{\varrho_1^2-\varrho_2^2}$  liegen, die Festpunkte (Fixpunkte) der ebenen Figur.

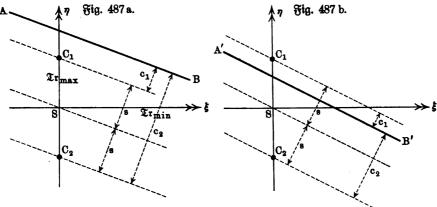
Der Trägheitstreis für jeben ber Festpunkte hat die Gleichung

$$\mathfrak{x}^2+\mathfrak{y}^2=\mathfrak{r}^2=\frac{1}{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_\eta}=\Big(\frac{1}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_\nu}}\Big)^2,$$

wobei Tr, das größere Trägheitsmoment des centralen Hauptfreuzes ist.

Die Bebeutung der Festpunkte liegt darin, daß von ihnen aus das Trägs heitsmoment für jede beliebige Achse leicht konstruktiv gefunden werden kann.

Zieht man durch den Festpunkt  $C_1$  auf der positiven Halbachse  $(\eta)$  und durch den Schwerpunkt S je eine Parallele zu der vorgelegten Achse AB



(vergl. Fig. 487 a), beren Trägheitsmoment Tr gesucht wird, so ist Tr $_{\eta}$  das Trägheitsmoment für die Achse durch  $C_{1}$ , d. h. es gilt

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_S + s^2 \cdot F = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_n$$
 und  $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_S + (s+c_1)^2 \cdot F = \mathfrak{T}\mathfrak{r}$ .

Man hat also

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}=\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{\eta}+F(c_1^2+2sc_1).$$

Führt man noch die Entfernung  $c_2$  des anderen Festpunktes von der Achse AB ein, so ist  $c_2=c_1+2\,s$ , d. h. man hat

$$\mathfrak{T}r = \mathfrak{T}r_{\eta} + Fc_1c_2 \dots 214a$$

Diese Gleichung gilt zunächst für jede Gerade AB, welche die  $\eta$  = Achse schweidet und zwar außerhalb der Strecke  $C_1C_2$ .

Schneidet sie innerhalb der Strede  $C_1C_2$ , so ist (vergl. A'B', Fig. 487 b)

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r} = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_{\eta} + F(c_1^2 - 2sc_1)$$

und  $c_2 = 2s - c_1$ , d. h. man hat

$$\mathfrak{T}\mathbf{r} = \mathfrak{T}\mathbf{r}_{\eta} - Fc_1c_2 \ldots \ldots 214 b$$

Man kann die beiben Formeln Ar.  $214\,\mathrm{a}$ ) und  $214\,\mathrm{b}$ ) in eine zussammenziehen, wenn man die Lote auß  $C_1$  und  $C_2$  auf AB, welche mit den Strecken  $c_1$  und  $c_2$  übereinstimmen, mit gleichen Borzeichen ansetz, wenn sie gleich gerichtet, und mit entgegengesetzen Borzeichen ansetz, wenn sie gegenseinander gerichtet sind. Führt man die Trägheitsarme ein, so ist dann

$$\varrho^2 = \varrho_n^2 + c_1 c_2.$$

Liegen keine besonderen Gründe vor, so giebt man C oder C' bei der Trägheitsellipse den Wert 1.

Bei graphischen Darstellungen hat es große Borzüge, eine besondere Ellipse zu wählen, für welche  $C^2 = \varrho_\xi^z \cdot \varrho_\eta^z \cdot (f\delta)$  ist.

Ihre Gleichung ist bemnach (für bas Hauptfreuz)

$$\xi^2 \cdot \varrho_{\xi}^2 + \eta^2 \cdot \varrho_{\eta}^2 = \varrho_{\xi}^2 \cdot \varrho_{\eta}^2$$

Legt man an diese Ellipse eine Tangente im Punkte (x; n), so ist beren Gleichung

 $\xi \cdot x \cdot \varrho_{\xi}^{2} + \eta \cdot \eta \cdot \varrho_{\eta}^{2} = \varrho_{\xi}^{2} \cdot \varrho_{\eta}^{2}$ 

Bringt man diese Gleichung durch Division mit  $\sqrt{x^2 \varrho_1^2 + \eta^2 \varrho_1^4} = n$  auf die Normalsorm, so sieht man, daß der Abstand der Tangente von O den Wert

$$\frac{\varrho \xi \cdot \varrho \eta^2}{n}$$
 hat.

Da die Tangente mit der  $\xi = \text{Achs}$ s den Winkel  $\alpha$  bildet, für den  $tg \alpha = -\frac{\mathbf{r} \cdot \varrho \xi}{\eta \cdot \varrho_{\eta}^2}$  ist, so hat die Achse durch O, welche jener Tangente parallel ist, das Trägheitsmoment

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{\alpha} = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_{E} \cdot \cos^{2}\alpha + \mathfrak{T}\mathfrak{r}_{n}\sin^{2}\alpha$$

falls  $sin^2\alpha=rac{{f z}^2\cdot {f Q}\xi}{n^2}$  und  $cos^2\alpha=rac{{f \eta}^2\cdot {f Q}^4\eta}{n^2}$  gesett wird, b. h. man hat

$$\mathfrak{Tr}_{\alpha} = \frac{\mathfrak{Tr}_{\xi}\mathfrak{y}^{2}\varrho_{\eta}^{4} + \mathfrak{Tr}_{\eta}\mathfrak{x}^{2}\varrho_{\xi}^{4}}{n^{2}}.$$

Führt man den Trägheitsarm ein, so ist

$$\varrho_a^2 = \frac{\varrho_{\xi}^2 \eta^2 \varrho_{\eta}^4 + \varrho_{\eta}^2 x^2 \varrho_{\xi}^4}{n^2} = \frac{\varrho_{\xi}^2 \varrho_{\eta}^2 (\eta^2 \varrho_{\eta}^2 + x^2 \varrho_{\xi}^2)}{n^2}.$$

Da ber Punkt (x, n) auf der Ellipse liegt, so gilt auch

$$g^2 \cdot \varrho_{\xi}^2 + \eta^2 \cdot \varrho_{\eta}^2 = \varrho_{\xi}^2 \varrho_{\eta}^2$$

d. h. man hat

$$\varrho_a^2 = \frac{\varrho_\xi^4 \varrho_\eta^4}{n^2}$$
 und  $\varrho_a = \pm \frac{\varrho_\xi^2 \varrho_\eta^2}{n}$ .

Demnach hat der Abstand der Tangente im Punkte (x; y) von O densselben Wert wie der Trägheitsarm für die Achse durch O, welche jener Tangente parallel ist.

Die betrachtete Ellipse läßt sich also folgendermaßen herstellen: Zieht man zu jeder Achse durch o die beiden Parallelen im Abstande o, wobei oben Arm des Trägheitsmomentes für die jeweilige Achse bezeichnet, so umshülen diese Parallelen die Ellipse, welche als die Culmannsche Ellipse bezeichnet werden mag, weil sie von diesem innerhalb technischer Untersuchungen eingeführt worden ist.

Da alle Trägheitsellipsen eines Punktes O, welche verschiedenen Werten von C entsprechen, ähnlich und ähnlich gelegen sind, so zeigt jede in be-

stimmter Berkurzung ober Berlängerung dasselbe, was bei der Culmannsschen Ellipse unmittelbar hervortritt.

Denkt man in einem Scheitel dieser Ellipse die Masse der Ellipse  $(ab\pi\delta)$  verdichtet, so ersetzt der Scheitel als materieller Punkt die Ellipse bei der Drehung um die Hauptachse, welche den Scheitel nicht enthält.

Konstruiert man für den Mittelpunkt O der Elipse deren Fußpunkts= kurve, so kann jeder Punkt P dieser Kurve in obigem Sinne als Ersat der Elipsenfläche für je eine bestimmte Achse benutzt werden, und zwar nur für die Achse, die auf OP in O senkrecht steht.

Schließlich mag noch bemerkt werden, daß jede Trägheitsellipse bei reciprofer Abbildung in Bezug auf einen konzentrischen Areis eine Reciprofalsellipse liefert, welche in diesem Gebiete gleichfalls mit Rugen verwendet werden kann.

Ru ben Trägheitsellipfen

$$\xi^2\varrho_{\xi}^2+\eta^2\varrho_{\eta}^2=C^2$$

gehören die Reciprotalellipfen

$$\frac{\xi^2}{\varrho_\xi^2} + \frac{\eta^2}{\varrho_\eta^2} = K^2,$$

falls C und K beliebige Konstanten bezeichnen.

Für  $K^2 = 1$  hat die Reciprotalellipse im besonderen die Gleichung

$$\frac{\xi^2}{\varrho\xi} + \frac{\eta^2}{\varrho\eta} = 1.$$

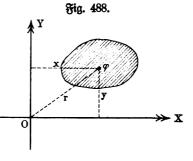
Fällt man bei dieser besonderen Ellipse ein Pot von O auf die Tangente im Punkte (x; y), so hat dieses für  $m = \sqrt{x^2 q_1^4 + y^2 q_2^4}$  die Länge  $\frac{q_2^2 q_3^3}{m}$ , welche zugleich den Trägheitsarm für das Lot als Achse darstellt.

Trägt man also auf den Achsen durch O von O aus deren Trägheitsarme ab, so umhüllen die Lote in den Endpunkten der Trägheitsarme die Reciprokalellipse.

Für  ${\rm Tr}_{\xi} < {\rm Tr}_{\eta}$  liegt die kleine Achse der Reciprokalellipse auf der  $\xi$ -Achse.

Für die Berechnung der Trägheitsmomente und der Deviationsmomente sind gelegentlich auch die folgenden Beranschaulichungen von Wert.

Bezeichnet man ein Element der Fläche in Fig. 488 durch  $\varphi$ , so ist das (achstale) Trägheitsmoment der Fläche in Bezug auf OX für die Belegung 1 der Flächeneinheit bestimmt durch  $T = \Sigma \varphi y^2$ . Errichtet man nun über  $\varphi$  ein Prisma von der Höhe y, senkrecht zur Ebene der Beichnung, so ist dessen Inhalt  $\varphi y$ , mährend sein (auf halber Höhe gelegener) Schwerpunkt von der Ebene ZOX den Abstand y hat. Führt man diese Betrach



tung für alle Elemente op der Fläche durch, so entsteht über der Fläche ein

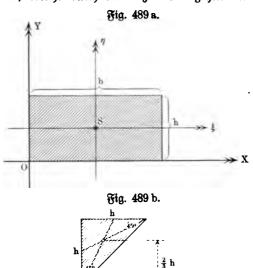
Prisma, das oberhalb durch eine Ebene begrenzt wird, welche durch OX geht und die Ebene der Zeichnung unter  $45^{\circ}$  schneibet.

Das Massenmoment  $\Sigma \varphi y^2$  dieses Prismas in Bezug auf die Ebene ZOX stimmt überein mit dem Trägheitsmoment der bestrachteten Fläche in Bezug auf die Achse OX.

Ferner stimmt bas Massenmoment  $\Sigma \varphi xy$  bieses Brismas in Bezug auf die Ebene ZOY überein mit bem Deviationsmoment ber betrachteten Flace in Bezug auf das Kreuz XOY.

Geht man von der Achse OY aus, so daß eine Ebene durch diese das Prisma über der betrachteten Fläche abschrägt, so liefern die Massenmente dieses Körpers bezw. für die Fläche das Trägheitsmoment für die Achse OY und das Deviations= moment für das Kreuz XOY.

Schrägt man das Prisma über der betrachteten Fläche durch Ebenen ab, welche durch OX bezw. OY gehen und mit der Ebene der Zeichnung



bezw. die Winkel  $\alpha$  und  $\beta$  bilden, so entstehen zwei andere Prismen, für welche die Höhen der Elementarprismen bezw.  $y t g \alpha$  und  $x t g \beta$  sind.

In diesem allgemeinen Falle sind die Bolumen der beiden Körper  $tg \alpha \Sigma \varphi y$  und  $tg \beta \Sigma \varphi x$ , ihre Massenmomente sür die Ebene ZOX bezw.  $tg \alpha \Sigma \varphi y^2$  und  $tg \beta \Sigma \varphi xy$ , ihre Massenmomente sür die Ebene ZOY bezw.  $tg \alpha \Sigma \varphi xy$  und  $tg \beta \Sigma \varphi xy$  und  $tg \beta \Sigma \varphi xy$  und  $tg \beta \Sigma \varphi x^2$ .

Bezeichnet man die Höhen, welche die Bertikalen durch die Schwerpunkte der beiden Körper in diesen bestimmen bezw. durch  $h_{\alpha}$  und  $h_{\beta}$ , so ist die Höhenslage der Schwerpunkte durch

bezw.  $\frac{1}{2}h_{\alpha}$  und  $\frac{1}{2}h_{\beta}$  bestimmt, weil jedes Elementarprisma seinen Schwerpunkt in der Mitte seiner Höhe hat und also die Ebene durch diese Mitten für den Körper Schwerebene ist.

Führt man noch die Koordinaten des Schwerpunktes der Fläche, deren Inhalt f sein mag, als  $x_0$  und  $y_0$  ein, so ist  $\Sigma \varphi y = f.y_0$  und  $\Sigma \varphi x = f.x_0$ , während außerdem  $\Sigma \varphi y^2$ ,  $\Sigma \varphi x^2$  und  $\Sigma \varphi xy$  bezw.  $\Sigma r_x$ ,  $\Sigma r_y$  und D darftellen.

Bezeichnet man nun die Koordinaten des Schwerpunktes für den ersten Körper durch  $x_a$ ,  $y_a$ ,  $z_a$  und für den zweiten Körper durch  $x_\beta$ ,  $y_\beta$ ,  $z_\beta$ , so gilt also

$$egin{align} x_lpha &= rac{D}{f \cdot y_0}, \;\; y_lpha &= rac{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x}{f \cdot y_0}, \;\; s_lpha &= rac{1}{2}h_lpha, \ x_eta &= rac{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_y}{f \cdot x_0}, \;\; y_eta &= rac{D}{f \cdot x_0}, \;\; s_eta &= rac{1}{2}h_eta. \end{align}$$

Mit Hulfe biefer Formeln, in benen  $x_a$ ,  $y_a$  bezw.  $x_\beta$ ,  $y_\beta$  von  $\alpha$  bezw.  $\beta$  unabhängig find, kann man einerseits  $\operatorname{Tr}_x$ ,  $\operatorname{Tr}_y$ , D berechnen, wenn die anderen Größen gegeben find, man kann sie aber auch anderseits für die Bestimmung der Schwerpunkte schief abgeschnittener Prismen bezw. keilformiger Lamellen (für unendlich=kleine Werte von  $\alpha$  und  $\beta$ ) verwenden.

Als Beispiel betrachten wir das Rechted der Fig. 489. Wir legen durch OX und durch OY Ebenen, welche die Ebene der Zeichnung unter  $45^{\circ}$  schneiden. Die Ebene durch OX bestimmt einen Körper, der sich als ein gewöhnliches horizontal gelegenes dreiseitiges Prisma von der Höhe b und dem Querschnitte der Fig. 489 b aufsassen läßt. Sein Inhalt ist  $\frac{1}{2}bh^2$ , seine Schwerpunktsabstände von der Ebene ZOX und ZOY sind bezw.  $\frac{3}{3}h$  und  $\frac{b}{2}$ , also ist  $\mathbf{Tr}_x = \frac{bh^3}{3}$  und  $D = \frac{1}{4}b^2h^2$ .

Die Ebene durch OY bestimmt einen Körper, der sich ebenso als gewöhnliches Prisma von der Höhe h aufsassen läßt. Sein Inhalt ist  $\frac{1}{2}b^3h$ , seine Schwerpunktsabstände von der Ebene ZOX und ZOY sind bezw.  $\frac{h}{2}$ 

und  $\frac{2}{3}b$ , also ist  $D = \frac{1}{4}b^2h^2$  und  $\operatorname{Tr}_y = \frac{b^3h}{3}$ .

Geht man zu den Achsen durch S über in Fig. 489, so ist

$$\mathfrak{T}r_{\xi} + \frac{h^{2}}{4} \cdot f = \mathfrak{T}r_{x},$$
 b. fi.  $\mathfrak{T}r_{\xi} = \frac{bh^{3}}{12}$ 
 $\mathfrak{T}r_{\eta} + \frac{b^{2}}{4} \cdot f = \mathfrak{T}r_{y},$  b. fi.  $\mathfrak{T}r_{\eta} = \frac{b^{3}h}{12}$ 
 $D_{\xi \eta} + \frac{b}{2} \cdot \frac{h}{2} \cdot f = D_{xy},$  b. fi.  $D_{\xi \eta} = 0.$ 

Die Achsen  $(\xi, \eta)$  sind also die Hauptachsen des Rechteckes, wie man auch schon aus der Symmetrie hätte schließen können; ware man davon ausgegangen, so würde aus  $D_{\xi\eta}=0$  umgekehrt der Wert von  $D_{xy}$  folgen.

Für b>h ist  ${\rm Tr}_\xi<{\rm Tr}_\eta$ , d. h. die große Achse der Centralellipse liegt auf der  $\xi$ -Achse. Hhre Gleichung ist

$$\xi^2 \cdot \frac{bh^3}{12} + \eta^2 \cdot \frac{b^3h}{12} = C^2.$$

Für eine Achse SA, die mit St den Winkel a bilbet, gilt

$$\mathfrak{T}_{\alpha} = \frac{bh^3}{12}\cos^2\alpha + \frac{b^3h}{12}\sin^2\alpha.$$

Die Trägheitsarme sind gegeben durch  $\varrho_{\xi}^{s} = \frac{h^{2}}{12}$  und  $\varrho_{\eta}^{q} = \frac{b^{2}}{12}$ .

Die gebräuchlichen Ellipsen des Schnittes treten auf für C=1, für

 $C=\sqrt{bh}$ , d. h. für  $C^2=rac{C^2}{bh}=1$  und für  $C^2=rac{b^3h^3}{144}$ . Im letteren Falle liegt die Culmanniche Ellipse vor, deren Gleichung sich auch schreiben läßt

$$\frac{\xi^2}{\frac{1}{12}b^2} + \frac{\eta^2}{\frac{1}{12}h^2} = 1.$$

Die Lemniscate des Deviationsmomentes hat für St die Polargleichung  $\varrho^2 = \frac{1}{24}(b^2 - h^2)\cos 2 \varphi$ .

Kür das Kreuz YOX gilt ebenso

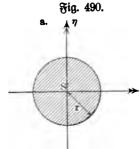
$$x^2 \cdot \frac{bh^3}{3} + y^2 \cdot \frac{b^3h}{3} - 2xy \frac{b^2h^2}{4} = C^2$$

und

$$\mathfrak{Tr}_{\alpha}=rac{bh^3}{3}\cos^2lpha\,+\,rac{b^3h}{3}\sin^2lpha\,-\,rac{b^2h^2}{4}\sin 2\,lpha.$$

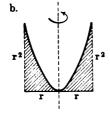
Um das (polare) Trägheitsmoment Tr. = Tr. einer Fläche, welches burch  $\Sigma \varphi r^2$  bargestellt wird, zu veranschaulichen, trägt man am besten über

φ ein Prisma von der Sohe ra auf, fo bag über f ein Körper vom Inhalte Dor' entsteht.



Für ben Kreis ber Fig. 490 a entsteht g. B. das Rotationsparaboloid der Fig. 490 b als Ober= fläche, so daß Tro durch den Inhalt des Körpers, welcher ber schraffierten Fläche entspricht, bargestellt mirb.

Man hat für den Enlinder als Inhalt rin, für das Baraboloid nach dem einen Pappus= Gulbinschen Sate, da 3 r3 die Erzeugungsfläche und ber Schwerpunktsabstand 3 r ift (vergl. S. 431), als Inhalt  $\frac{r^4\pi}{2}$ , also für den Resttörper als Inhalt  $\frac{r^4\pi}{2}$ , d. h. es ist



$$\mathfrak{Tr}_0 = \frac{1}{2} r^4 \pi.$$

 ${\mathfrak T}{\mathfrak r}_0 = {1\over 2}\,r^4\pi.$  Daraus folgt gemäß  ${\mathfrak T}{\mathfrak r}_\xi = {\mathfrak T}{\mathfrak r}_\eta$  und  ${\mathfrak T}{\mathfrak r}_0$ 

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{\xi} = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_{\eta} = \frac{1}{4} r^4 \pi.$$

Diese Art der Beranschaulichung läßt sich auch für die (achsialen) Träg= heitsmomente Trx und Try gelegentlich mit Borteil verwenden.

Für das Rechted der Fig. 489 erhält man 3. B. für St als Achse, entsprechend  $\Sigma \varphi \eta^2$ , einen parabolischen Enlinder von der Länge b und dem Querschnitte  $2 \cdot \left(\frac{1}{3} \cdot \frac{h^3}{8}\right)$ , dessen Inhalt also  $\frac{bh^3}{12}$  ift, was wieder  $\operatorname{Tr}_\xi$  giebt.

Ferner ift zu bemerken, daß der Nr. h) auf S. 430 entsprechende Betrachtungen auch für achsiale Trägheitsmomente gelten, b. h. das Trägheits= moment für die Achse UV wird nicht geandert, wenn die Streifen, parallel zu UV, lediglich verschoben werden, und es wird proportional geanbert, wenn bie Streifen alle nach bemselben Modul verlängert ober verkurzt werden.

So ist 3. B. das Trägheitsmoment für die Halbellipse der Fig. 255 a in Bezug auf UV als Achse leicht zu bestimmen. Da entsprechende Flächensstreisen für Elipse und Kreis im Verhältnis a: b stehen, so gilt dasselbe für die entsprechenden Trägheitsmomente, d. h. die Halbellipse hat das Trägheitsmoment

$$\frac{a}{b}\cdot {}_8^1b^4\pi = {}_8^1ab^3\pi.$$

Ebenso gilt für Fig. 255 b in Bezug auf die Halbellipse  ${\rm Tr}=\frac{1}{8}\,a^3\,b\,\pi$ . Für die ganze Ellipse ist also

$$\mathfrak{Tr}_s = \mathfrak{Tr}_0 = \frac{a b \pi}{4} (a^2 + b^2).$$

Auch die Betrachtungen über die Mittelschnittsformel u. s. w. (vergl. § 75) lassen sich auf Trägheitsmomente ausdehnen.

Ift  $q_y$  wieder durch  $a_0 + a_1y + a_2y^2 + \cdots + a_ny^n$  gegeben (vergl. Fig. 259), so liefert eine Grenzbetrachtung, wie sie schon mehrsach durch=geführt wurde,

$$\mathfrak{Tr} = \left(\frac{a_0}{3}h^3 + \frac{a_1}{4}h^4 + \frac{a_2}{5}h^5 + \cdots + \frac{a_nh^{n+8}}{n+3}\right)\delta$$

für das Trägheitsmoment der Fläche in Bezug auf I als Achse, falls die Belegung der Flächeneinheit durch d bezeichnet wird.

Bersucht man dieses Trägheitsmoment durch die Mittelschnittsformel

$$\mathfrak{Tr} = \frac{h}{6} (1 \cdot q_0 \cdot y_0^2 + 4 q_{h/2} \cdot y_{h/2}^2 + 1 \cdot q_h \cdot y_h^2) \delta. \quad . \quad 215)$$

barzustellen, so ergiebt sich, daß hier genaue Werte nur für  $q_y=a_{\rm 0}+a_{\rm 1}y$  erhalten werden.

Geht man zu einer Achse UV im Abstande a über, so wurde die Mittelsschmittsformel

$$\mathfrak{X}_a = \frac{h}{6} \left[ 1 \cdot q_0 (y_0 + a)^2 + 4 q_{h/2} (y_{h/2} + a)^2 + 1 \cdot q_h (y_h + a)^2 \right]$$
 liefern, b. h.

$$\mathfrak{T}_{a} = \mathfrak{T}_{r} + a^{2} \cdot \frac{h}{6} (1 \cdot q_{0} + 4 q_{h/2} + 1 \cdot q_{h})$$

$$+ 2 a \cdot \frac{h}{6} \cdot (1 \cdot q_{0} y_{0} + 4 q_{h/2} y_{h/2} + 1 \cdot q_{h} y_{h})$$

$$= \mathfrak{T}_{r} + a^{2} \cdot F + 2 a \cdot M,$$

falls man den Flächeninhalt durch F und das Moment der Fläche in Bezug auf I durch M bezeichnet.

Bezeichnet man das Trägheitsmoment für eine Achse durch den Schwerspunkt, parallel zu I (vergl. Fig. 259), durch Trz, so gilt

b. h. 
$$\operatorname{Tr} = \operatorname{Tr}_S + F \cdot \eta^2$$
 and  $\operatorname{Tr}_a = \operatorname{Tr}_S + F(\eta + a)^2$ ,  $\operatorname{Tr}_a = \operatorname{Tr} + a^2 \cdot F + 2 \, a \, (F \cdot \eta)$ .

Da  $F \cdot \eta = M$  ist, so gilt auch hier, daß die Mittelschmittsformel für jede Achse, parallel zu I anwendbar ist, wenn sie für Achse I erlaubt ist.

Fig. 491.

Demgemäß läßt sich die Betrachtung auch hier auf Fig. 261 außdehnen, wobei der Fehler dadurch bezeichnet wird, daß die Begrenzung  $B_0B_1B_2$  der Fig. 261 jest durch  $x=a_0+a_1y$  gegeben sein, d. h. geradlinig sein müßte.

Als Beispiel behandeln wir das Rechtseck (vergl. Fig. 491), für welches F=bh,  $M=F\cdot \frac{h}{2}$  und  $\operatorname{Tr}_s=\frac{bh^3}{12}$  ist. Man

hat nach ber Verschiebungsformel für I

$$\mathfrak{T} = \frac{bh^3}{12} + \frac{h^2}{4}(bh) = \frac{bh^3}{3}$$

und für UV

$$\mathfrak{T}_{a} = \frac{bh^{3}}{12} + (bh)\left(a + \frac{h}{2}\right)^{2} = \frac{bh^{3}}{3} + a^{2} \cdot F + 2a\left(F \cdot \frac{h}{2}\right)$$

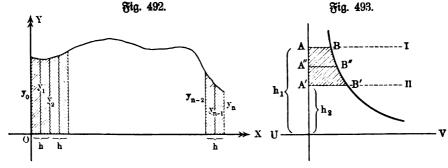
Rach ber Mittelschnittsformel ergiebt sich unmittelbar

$$\mathfrak{Tr} = \frac{h}{6} \left( 1 \cdot b \cdot o^2 + 4 \cdot b \cdot \frac{h^2}{4} + 1 \cdot b \cdot h^2 \right) = \frac{bh^3}{3}$$

unb

$$\mathfrak{X}_{a} = \frac{h}{6} \left[ 1 \cdot b \cdot a^{2} + 4b \cdot \left( a + \frac{h}{2} \right)^{2} + 1 \cdot b \cdot (a + h)^{2} \right]$$
$$= \frac{bh^{3}}{3} + a^{2}(bh) + 2a \left( \frac{bh^{2}}{2} \right).$$

Ebenso erhält man für das Dreied und für das Trapez genaue Ergebnisse, da hier die Boraussetzung  $q_y=a_0\,+\,a_1y$  erfüllt ist.



Weitere Betrachtungen der angegebenen Art führen noch in Bezug auf Fig. 492 zu den brauchbbaren Raherungsformeln für n als gerade Zahl

$$\mathfrak{Tr}_{x} = \frac{1}{18} h \left[ 1 \cdot y_{0}^{3} + 1 \cdot y_{n}^{3} + 2 \left( y_{2}^{3} + y_{4}^{3} + \cdots y_{n-2}^{3} \right) + 4 \left( y_{1}^{3} + y_{3}^{3} + \cdots y_{n-1}^{3} \right) \right]$$

$$\mathfrak{Tr}_{y} = \frac{1}{24} h^{3} [0^{2} \cdot y_{0} + 1^{2} \cdot 4 y_{1} + 2^{2} \cdot 2 y_{2} + 3^{2} \cdot 4 y_{3} + 4^{2} \cdot 2 y_{4} + \cdots (n-1)^{2} 4 y_{n-1} + n^{2} \cdot y_{n}].$$

Ist das Trägheitsmoment eines unendlich=dunnen Streifens von der Breite d (vergl. Fig. 261) für die Achse I darstellbar als

$$(b_0 + b_1 y + b_2 y^2 + \cdots b_n y^n) d\delta$$
,

fo erhalt man wieber burch eine einfache Grenzbetrachtung fur bie Flache

$$\mathfrak{Tr} = \left(b_0 h + \frac{b_1}{2} h^2 + \frac{b_2}{3} h^3 + \cdots + \frac{b_n}{n+1} h^{n+1}\right) \delta.$$

In diesem Falle giebt die Mittelschmittsformel natürlich genaue Ergebsnisse (vergl. S. 437) für  $b_0 + b_1 y + b_2 y^2 + b_3 y^3$ .

Dies ist ber Fall für alle Kurven von ber Gleichung

$$xy^2 = b_0 + b_1y + b_2y^2 + b_3y^3.$$

Unter biesen besindet sich d. B. die Gleichung der Hyperbel  $xy=b_1$  für  $b_0=0$ ,  $b_2=0$ ,  $b_3=0$ , welche Fig. 493 entspricht. Man hat nach der Mittelschmittsformel, da  $AB=\frac{b_1}{h_1}$ ,  $A'B'=\frac{b_1}{h_2}$ ,  $A''B''=\frac{b_1}{\frac{1}{2}(h_1+h_2)}$  ist, für die Achse UV als Trägheitsmoment der schrassierten Fläche

$$\mathfrak{T} = \frac{h_1 - h_2}{6} \left[ \frac{b_1}{h_1} \cdot h_1^2 + 4 \frac{b_1}{\frac{1}{2}(h_1 + h_2)} \cdot \frac{1}{4} (h_1 + h_2)^2 + \frac{b_1}{h_2} \cdot h_2^2 \right]$$

$$= \frac{b_1}{2} (h_1^2 - h_2^2).$$

c) Bemerkungen in Bezug auf die Trägheitsmomente von Körpern. Bei der Übertragung der Untersuchungen der Ar. b) auf Körper ist zu beachten, daß einer Geraden der Ebene bei Übergangen von zwei auf drei Dimensionen im allgemeinen eine Ebene des Raumes entspricht.

Wie das Massemoment (vergl. S. 410) in Bezug auf eine Ebene im Raume ober in Bezug auf eine Gerade der Ebene angesetzt werden kann, so bezieht sich auch der Ausdruck  $\Sigma \mu x^2$ , der sich in der Ebene auf die Abstände (x) von einer Geraden (Y=Achset) bezieht, in sachgemäßer Erweiterung im Raume auf die Abstände (x) von einer Ebene (YZ=Ebene). Demgemäß sind die Ausdrücke

$$E_{y\,s}=\Sigma\mu x^2$$
,  $E_{s\,x}=\Sigma\mu y^2$ ,  $E_{x\,y}=\Sigma\mu z^2$  . . . 216) welche als Ebenenmomente 1) bezeichnet werden mögen, im Raume die sachgemäßen Erweiterungen der innerhalb einer Ebene gültigen Ausdrücke.

$$\mathfrak{Tr}_{y} = \Sigma \mu x^{2}, \quad \mathfrak{Tr}_{x} = \Sigma \mu y^{2}.$$

Die Trägheitsmomente eines Körpers find dann mit Gulfe dieser Momente barftellbar als

$$\mathfrak{T}_{x} = \mathcal{E}\mu(y^{2} + z^{2}) = E_{sx} + E_{xy}$$
 $\mathfrak{T}_{y} = \mathcal{E}\mu(z^{2} + x^{2}) = E_{xy} + E_{ys}$ 
 $\mathfrak{T}_{s} = \mathcal{E}\mu(x^{2} + y^{2}) = E_{ys} + E_{zx}$ 

<sup>1)</sup> Den Massenmomenten gegenüber sind sie als Momente zweiter Ordnung einzusühren.

Den Streisen der Ebene, welche gelegentlich der Mittelschnittsformel betrachtet wurden, entsprechen Schichten des Körpers, welche parallel zu einer der Ebenen des Koordinatenkreuzes sind, so daß die abgeleiteten Formeln in ihrer Erweiterung auf den Raum unmittelbar zu Ebenenmomenten führen und erst mittelbar zu Trägheitsmomenten.

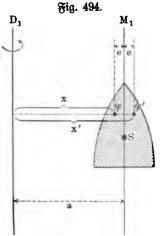
Da ein Punkt des Körpers, welcher die Koordinaten (x, y, z) hat, von O den Abstand  $r = \sqrt{x^2 + y^2 + z^2}$  hat, so gilt auch

Man bezeichnet P als Polarmoment des Körpers, weil es sich auf die Abstände von einem Punkte oder Pole (0) bezieht  $^1$ ). Für die Berechnung von  ${\rm Tr}_x$ ,  ${\rm Tr}_y$ ,  ${\rm Tr}_z$  ist es gelegentlich von Borteil, auch die Beziehung

und beren Folgerungen, wie z. B.  $P = E_{ys} + \mathfrak{T} r_x$ , zu beachten.

Stellt man umgekehrt P und  $E_{xy}$ ,  $E_{yz}$ ,  $E_{zx}$  durch  $\operatorname{Tr}_x$ ,  $\operatorname{Tr}_y$ ,  $\operatorname{Tr}_z$  dar, so gelangt man unter anderem zu dem Sage, daß man die Formel (vergl. S. 645)

auch für P und  $E_{xy}$ ,  $E_{yx}$ ,  $E_{xx}$  umschreiben darf, d. h. das Polarmoment wächst um  $a^2$ . M, wenn der ursprünglich im Schwerpunkte gelegene Pol um



D,

bie Strede a verschoben wird, und die Ebenensmomente wachsen um  $a^2 \cdot M$ , wenn sie ursprünglich für Schwerebenen gelten und diese um die Strede a verschoben werden.

Diese Beziehungen lassen sich auch unmittels bar durch eine Betrachtung ableiten, welche der Untersuchung auf S. 644 genau entspricht.

Auch die Betrachtungen auf S. 657 laffen fich hier unmittelbar übertragen.

In Bezug auf die besonderen Werte von C bezw. C' für die Auswahl der Trägheitsellipsoide ist zu bemerken, daß für C=1 und C'=1 die entsprechenden Erweiterungen für die Ebene auftreten.

Der Culmannschen Ellipse würde das Ellipsoid

$$\frac{\xi^2}{\varrho_{\eta}^2 \varrho_{\zeta}^2} + \frac{\eta^2}{\varrho_{\zeta}^2 \varrho_{\zeta}^2} + \frac{\xi^2}{\varrho_{\zeta}^2 \varrho_{\eta}^2} = 1$$

entsprechen, sur welches  $C^2 = M \cdot \varrho \xi \, \varrho_\eta^* \, \varrho \xi^*$  ist.

Durch reciprote Abbildung entsteht auch hier bas Reciprotalellipsoid

$$\frac{\xi^2}{\varrho\xi} + \frac{\eta^2}{\varrho\eta} + \frac{\xi^2}{\varrho\xi} = K^2,$$

<sup>1)</sup> Bei Berwendung von Bektoren ist es mit Rudsicht auf Formel Nr. 65) als Bolarmoment zweiter Ordnung zu bezeichnen.

für welches, entsprechend der Betrachtung der Reciprotalellipse, gilt: Trägt man auf den Achsen durch O, von O aus die Trägheitsarme ab, so umhüllen die Rormalebenen in den Endpunkten der Trägheitsarme das Reciprotalellipsoid.

Bei der Wichtigkeit der Rotationskörper für die Technik mag endlich noch der Sat von Town send angesührt werden. Er lautet folgendermaßen (vergl. Fig. 494): Der Trägheitsarm sür einen homogenen Rotationskörper, dessen Erzeugungssläche eine zur Achse des Körpers  $(D_1D_2)$  parallele Symmetrale  $(M_1M_2)$  besitzt, hat in Bezug auf die Körperachse  $(D_1D_2)$  den Wert  $\sqrt{a^2+3}\,\varrho^2$ , wenn  $\varrho$  der Trägheitsarm der Erzeugungsfläche für die Symmetrale  $(M_1M_2)$  und u der Abstand beider Achsen ist.

Teilt man nämlich die Elemente der Erzeugungsfläche in Paare  $\varphi$  und  $\varphi'$ , welche symmetrisch zur Symmetrale liegen, so liesern  $\varphi$  und  $\varphi'$  zum Trägheitsmomente des Körpers die Beiträge

$$(\varphi 2\pi x)x^2 \cdot \delta$$
 and  $(\varphi 2\pi x')x'^2 \cdot \delta$ ,

weil jeder materielle Punkt eines der entstehenden materiellen Ringe denselben Abstand x bezw. x' von der Achse hat. Da x=a-e und x'=a+e ist, so ist

$$2\pi\varphi(x^3+x'^3)=4\pi\varphi(a^3+3ae^2).$$

Für das Trägheitsmoment des Körpers gilt also

$$\mathfrak{T}r = 4\pi a^3 \delta \Sigma \varphi + 12 a\pi \delta \Sigma \varphi e^2,$$

wobei sich die Summation aber nur auf den halben Querschnitt erstreckt. Da der Körper das Bolumen  $4a\pi\Sigma\varphi$  hat, so ist  $M=4a\pi\delta\Sigma\varphi$  seine Masse, während  $\Sigma\varphi e^2=\frac{1}{2}{\rm Tr}_f=\varrho^2$ .  $\Sigma\varphi$  das halbe Trägheitsmoment der Fläche für  $M_1M_2$  darstellt. Man hat also

$$\mathfrak{T}r = M(a^2 + 3 \rho^2) \dots 221$$

d) Die entsprechenden Integralsormeln. Will man Integralsrechnung benußen, so ist für Körper  $\mu$  zu ersezen durch dv.  $\delta$ , wobei  $dv = dx \, dy \, ds$  das Bolumenelement des Körpers bezeichnet.

Man berechnet dann zunächst  $E_{xy}$ ,  $E_{yz}$ ,  $E_{sx}$ .

Ist  $q_{xy}$  der Querschnitt des Körpers in der Höhe z, so ist

$$E_{xy} = \int z^2 \cdot q_{xy} \cdot dz \cdot \delta.$$

Hür Rotationskörper berechnet man, falls die Z=Achse der Achse des Körpers entspricht,  $E_{xy}$  und  $\operatorname{Tr}_z$ , indem man die Höhe (e) und den Abstand  $(\varrho)$  eines Punktes von der Achse  $(\varrho^2 = x^2 + y^2)$ , sowie die Lage  $\varphi$  des Meridians von  $[\varrho]$  gegen einen Ansangsmeridian einführt.

Man hat dann  $dv = \varrho \, d\varrho \, d\varphi \, dz$  und

$$E_{xy} = \int \!\! z^2 \varrho \, d\varrho \, d\varphi \, dz$$
 .  $\delta$  und  $\operatorname{Tr}_z = \int \!\! \varrho^3 d\varrho \, d\varphi \, dz$  .  $\delta$ .

Dabei ist die Erzeugungslinie der Rotationsfläche als r=f(z) gegeben, so daß sich für einen homogenen Körper

$$E_{xy} = \pi \delta \int \!\! z^2 f_{(z)}^2 dz$$
 und  $\operatorname{\mathfrak{Tr}}_s = rac{1}{2} \pi \delta \int \!\! f_{(s)}^4 dz$ 

ergiebt. Für die Masse gilt ebenso

$$M = \pi \delta \int f_{(s)}^2 dz.$$

Aus Formel Rr. 217) folgt

$$\mathfrak{Tr}_x + \mathfrak{Tr}_y = 2 E_{xy} + E_{xx} + E_{yx} = 2 E_{xy} + \mathfrak{Tr}_{xy}$$

so daß für Rotationstörper

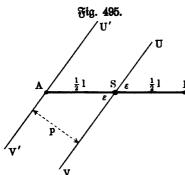
$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_x = \mathfrak{T}\mathbf{r}_y = E_{xy} + \frac{1}{9}\mathfrak{T}\mathbf{r}_x$$

ift.

Für ebene Flächen ist das Element  $\varphi$  durch  $dx\,dy$ , also  $\mu$  durch  $dx\,dy\,\delta$  zu erseigen.

Entsprechendes gilt für die Deviationsmomente.

e) Die Trägheitsmomente homogener Linien. a) Das Trägs heitsmoment ber homogenen Strede. Um das Trägheitsmoment für die



gleichmäßig (d) belastete Strede AB abzuleiten in Bezug auf eine Achse UV burch ihren Schwerpunkt, sühren wir die Parallelachse U'V' ein (vergl. Fig. 495). Ist T1 das Trägheitsmoment von AB in Bezug auf U'V' und T2 das Trägheitsmoment von AS in Bezug auf U'V', so hat man gemäß der Beziehung ähnlicher Systeme, da hier der Modul 2: 1 ist,

$$T_1: T_2 = 2^3: 1.$$

Da die Achse U'V' gegen UV um  $p = \frac{1}{2}l\sin \varepsilon$  verschoben ist, so gilt für

das gesuchte Trägheitsmoment Tr und für  $T_1$  die Beziehung

$$T_1 = \mathfrak{Tr} + p^2 \cdot (l\delta).$$

Da SB und SA zu UV dieselbe relative Lage haben, wie AS zu U'V', so ist ferner

$$\mathfrak{Tr} = 2 T_2$$
.

Aus ben brei aufgestellten Gleichungen folgt ohne weiteres

$$\mathfrak{Tr} = \frac{p^2}{3} \cdot (l \, \delta) = \frac{l^2}{12} \cdot \sin^2 \varepsilon \, (l \cdot \delta) \quad . \quad . \quad . \quad 222)$$

Für  $\varepsilon=90^\circ$  ist Tr  $=\frac{l^2}{12}(l\delta)$ , für  $\varepsilon=0$  ist Tr =0. Für  $\delta=1$  ist Tr daß geometrische Träaheitsmoment der Strede AB.

Betrachtet man AB als materielle Stange, so muß man diese als einen unendlich bunnen Cylinder von der Länge l und der Masse m=l.  $\delta$  aufsfassen, dessen materielle Punkte sich also in der Achse (Tr =0) befinden für  $\varepsilon=0$ .

Das Centralellipsoid ist hier ein gerader Kreischlinder, auf bessen Achse AB liegt.

eta) Die Trägheitsmomente bes homogenen regelmäßigen Stangenvieleds und der homogenen Kreislinie. Für eine Seite AB=s eines regelmäßigen Bieleds hat das Trägheitsmoment für eine Achse durch S, fenkrecht zur Ebene der Zeichnung, nach der vorigen Entwideslung  $(s=90^\circ)$  den Wert (vergl. Fig. 496)

$$\frac{s^2}{12}(s\delta).$$

Für eine Parallelachse burch O hat man also

$$\left(\frac{s^2}{12}+\varrho^2\right)s\delta.$$

Für das ganze Bieleck gilt demnach, falls man ns=u sett, für eine Achse durch O

$$\mathfrak{Tr}_s = \left(\frac{s^2}{12} + \varrho^2\right) u \delta,$$

ober auch, da  $\frac{s^2}{4} = r^2 - \varrho^2$  ist,

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_s = \frac{u\delta}{3} (2 \varrho^2 + r^2).$$

Ist das Trägheitsmoment des regelmäßigen Bieleck für irgend eine Achse durch o in der XY-Ebene bestimmt, so erhält man dasselbe Trägheitsmoment, wenn man die Achse um  $\frac{360^{\circ}}{n}$ ,  $\frac{2.360^{\circ}}{n}$ ,  $\cdots$  in der XY-Ebene dreht, weil alle diese Achsen zu dem ganzen Bielecke dieselbe relative Lage haben. Demnach ist die Trägheitsellipse hier ein Kreis, so daß auch Tr $_x$  — Tr $_y$  ist. Wan hat also

$$\frac{1}{2}\mathfrak{T}\mathfrak{r}_s = \frac{1}{2}(\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x + \mathfrak{T}\mathfrak{r}_y)$$

und

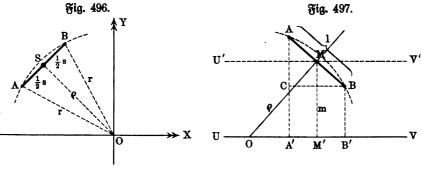
$$\mathfrak{Tr}_x = \mathfrak{Tr}_y = \frac{u\delta}{6} (2 \varrho^2 + r^2).$$

Für  $\lim n = \infty$  geht das Bieled in einen Kreis über, wobei  $\varrho = r$  wird. Man hat also für die Kreislinie für  $u\delta = m$ 

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{x} = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_{y} = \frac{u\delta}{2} \cdot r^{2} = \frac{1}{2}mr^{2} = \delta \cdot r^{3}\pi$$

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{z} = u\delta r^{2} = mr^{2} = 2\delta r^{3}\pi$$

$$223)$$



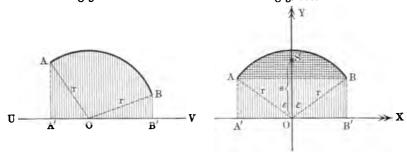
 $\gamma$ ) Die Trägheitsmomente des homogenen Kreisbogens. Für eine homogene Stange AB von der Länge l hat das Trägheitsmoment (vergl. Fig. 497) in Bezug auf die Achse U'V', welche durch die Witte M der Stange geht, für  $\angle V'MB = \varepsilon$  nach der vorigen Betrachtung den Wert

$$\frac{l^2}{12} \cdot \sin^2 \varepsilon$$
 ,  $l\delta = \frac{l^3 \cdot \delta}{12} \cdot \sin^2 \varepsilon$ .

Für die Parallelachse UV im Abstande m ist das Trägheitsmoment der Stange AB

$$\frac{l^3 \cdot \delta}{12} \cdot \sin^2 \varepsilon + m^2 \cdot l\delta.$$

Errichtet man das Mittellot für AB, welches die Achse UV in O schneibet und projiziert man serner A und B auf UV, so ist  $\triangle ABC$   $\sim OMM'$  und man hat (vergl.  $\mathfrak{S}$ . 422)  $m \cdot l = A'B' \cdot \varrho$ , also  $m^2l = m \cdot A'B' \cdot \varrho = \varrho \cdot f$ , salls f die Fläche des Trapezes A'ABB' bezeichnet. Fig. 498.



Für ein, oberhalb von UV gelegenes Polygon von n Stangen, für welche OM denselben Wert o hat, ift also

$$\Sigma m^2 \cdot l \cdot \delta = \varrho \cdot \delta \cdot F_{\ell}$$

falls F die Fläche bezeichnet, welche durch das Polygon, die Achse UV und durch die entsprechenden Lote begrenzt wird.

Um das Trägheitsmoment für das Polygon zu bilden, muß auch noch

$$\sum l^3$$
 .  $sin^2 \varepsilon$ 

berechnet werden. Bezeichnet man den größten und den kleinsten Wert von  $\sin \varepsilon$  bezw. durch  $\sin \varepsilon_0$  und  $\sin \varepsilon_u$ , so ist für n Stangen von derselben Länge l

$$nl^3sin^2\epsilon_0 > \Sigma l^3sin^2\epsilon > nl^3sin^2\epsilon_u$$
,

oder es gilt, nach Einführung der Länge L des Streckenzuges (nl=L) auch

$$Ll^2sin^2\varepsilon_0 > \Sigma l^3sin^2\varepsilon > Ll^2sin^2\varepsilon_u$$
.

Läßt man das Polygon in einen Kreisbogen vom Halbmesser r übersgehen, so erhalten die beiden Grenzwerte sür  $\Sigma l^3 sin^2 \varepsilon$  den Wert Kull, so daß diese Größe selbst verschwindet, während  $\varrho$  durch r zu ersehen ist. Wan hat also als Trägheitsmoment des Bogens AB in Fig. 498 in Bezug auf die Uchse UV

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}=\delta . r. F$$

falls F die schraffierte Fläche der Fig. 498 bezeichnet.

Giebt man UV einmal die Lage OX und einmal die Lage OY in Fig. 499, so ist

$$\mathfrak{Tr}_x = \delta \cdot r \cdot F_x$$

wobei  $F_x$  die Fläche bezeichnet, welche bei der Projektion von  $\widehat{AB}$  auf die X-Achse entsteht, und es ist ferner

$$\mathfrak{Tr}_{\mathbf{v}} = \delta \cdot \mathbf{r} \cdot F_{\mathbf{v}}$$

wobei  $F_y$  die Fläche bezeichnet, welche bei der Projektion von  $\widehat{AB}$  auf die Y-Achse entsteht. Man hat also

$$\mathfrak{Tr}_x = \delta \cdot \frac{r^3}{2} (\operatorname{arc} 2 \, \varepsilon \, + \, \sin 2 \, \varepsilon) \quad \text{unb} \quad \mathfrak{Tr}_y = \delta \cdot \frac{r^3}{2} (\operatorname{arc} 2 \, \varepsilon \, - \, \sin 2 \, \varepsilon).$$

Fügt man nun noch in O die Z=Achse hinzu, senkrecht zur Ebene der Beichnung, so ist

$$\mathfrak{Tr}_{s} = \mathfrak{Tr}_{x} + \mathfrak{Tr}_{y} = \delta \cdot r^{3} \cdot arc \, 2 \, \epsilon.$$

Letteres Ergebnis läßt sich auch unmittelbar gewinnen, da der volle Kreis sür die Achse OZ das Trägheitsmoment  $\delta$ .  $(2r\pi)$ .  $r^2 = \delta$ .  $r^3$ .  $2\pi$  hat, welches natürlich proportional zu dem Bogen bezw. zu dessen Centriswinkel wächst.

Da der Abstand s des Schwerpunktes S von O gegeben ist als  $r\frac{\sin \varepsilon}{arc\ \varepsilon}$ , so lassen sich die drei Trägheitschomente für Parallelachsen durch S leicht bestimmen.

Es bleibt  $\text{Tr}_y$  unwerändert, während  $\text{Tr}_x$  und  $\text{Tr}_z$  je um  $2\,\delta \cdot r^3 \cdot \frac{\sin^3 \epsilon}{arc\,\epsilon}$  verändert werden müssen, salls sie für die entsprechenden Achsen durch S gelten sollen.

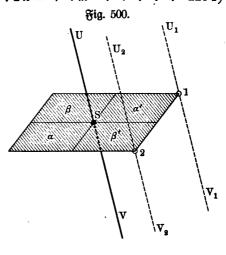
Für ben vollen Rreis ( $\varepsilon=180^{\circ}$ ) ift

$$\mathfrak{T}_{\mathbf{r}_x} = \mathfrak{T}_{\mathbf{r}_y} = \frac{\delta \cdot r^3}{2} \cdot 2 \pi = \frac{1}{2} r^2 \cdot m \quad . \quad . \quad 223 \text{ a}$$

falls man die Masse  $(2r\pi)\delta$  durch m bezeichnet, und

Für  $\delta = 1$  handelt es sich wieder um geometrische Beziehungen, während für  $l\delta = m$  eine unendlichbunne Stange in Form eines Kreisbogens von der Länge l vorliegt.

f) Die Trägheitsmomente homogener Flächen. a) Die Trägheitsmomente des Parsallelogramms. Um das Trägsbeitsmoment eines gleichmäßig (d) belegten Parallelogramms von der Fläche F für eine beliebige Achse UV durch dessen Schwerpunkt zu bestimmen, kann man es durch seine Mittellinien in vier Parallelogramme zerlegen, wie Fig. 500 zeigt. Bieht Wernicke, Weganik. I.



43

man die Parallelen  $U_1V_1$  und  $U_2V_2$  zu UV, so bildet  $\alpha$  und die Achse UVmit der ganzen Fläche und der Achse U1V1 ein ähnliches Syftem vom Modul 1:2 und ebenso bildet  $\beta$  und die Achse UV mit der ganzen Fläche und der Achse U.V. ein ähnliches System vom Mobul 1:2.

Bezeichnet man die Trägheitsmomente von  $\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\alpha'$ ,  $\beta'$  in Bezug auf die Achse UV bezw. durch  $T_a$ ,  $T_{eta}$ ,  $T_{a'}$ ,  $T_{eta'}$ , die Trägheitsmomente der ganzen Fläche in Bezug auf die Achsen  $U_1V_1$  und  $U_2V_2$  bezw. durch  $T_1$  und  $T_2$  und das gesuchte Trägheitsmoment der ganzen Fläche in Bezug auf die Achse UV durch Tr, so ist

1) 
$$T_{\alpha}: T_1 = 1:2^4$$
 und  $T_{\beta}: T_2 = 1:2^4$ .

Da  $\alpha$  und  $\alpha'$  einerseits und  $\beta$  und  $\beta'$  anderseits gegen UV dieselbe relative Lage haben, so ist  $T_{a}=T_{a'}$  und  $T_{\beta}=T_{\beta'}$  und man hat

2) 
$$\mathfrak{X}\mathfrak{r} = T_{\alpha} + T_{\alpha'} + T_{\beta} + T_{\beta'} = 2(T_{\alpha} + T_{\beta}).$$

Bezeichnet man die Entsernungen der Achsen  $U_1V_1$  und  $U_2V_2$  von UVbezw. burch  $p_1$  und  $p_2$ , so ist

3) 
$$T_1 = \mathfrak{T}r + p_1^2 \cdot F \cdot \delta$$
 und  $T_2 = \mathfrak{T}r + p_2^2 \cdot F \cdot \delta$ .

Aus den Gleichungen 1), 2) und 3) folgt unmittelbar

$$M_1$$
 $\frac{1}{2}a$ 
 $\frac{1}{2}a$ 
 $\frac{1}{2}a$ 
 $\frac{1}{2}b$ 
 $X_2$ 
 $X_3$ 

Ria. 501.

$$\mathfrak{T}_{r} = \frac{1}{6}(p_{1}^{2} + p_{2}^{2}).F.\delta...224 a$$

Für ein Rechteck von den Seiten a und b hat mun (vergl. Fig. 501), falls UV mit SX zusammensällt, für  $U_1V_1$  und  $U_2V_2$  die Lagen  $M_1X_1$  und  $M_2X_2$ , also  $p_1=\frac{b}{2}$  und  $p_2=\frac{b}{2}$ , d. h. es ist

$$p_2=rac{b}{2}$$
, d. h. es ist

$$\mathfrak{Tr}_x=rac{1}{6}\Big(rac{b^2}{4}+rac{b^2}{4}\Big)\,F\,.\;\delta=rac{b^3a}{12}\cdot\pmb{\delta}.$$

Ebenso ergiebt sich

$$\mathfrak{Tr}_{y} = \frac{ba^{3}}{12} \cdot \delta.$$

Endlich ist

$$\mathfrak{Tr}_{\mathbf{z}} = \mathfrak{Tr}_{\mathbf{z}} + \mathfrak{Tr}_{\mathbf{y}} = \frac{ab(a^2 + b^2)}{12} \cdot \delta$$
,

wobei noch  $a^2 + b^2$  durch das Quadrat der Diagonale d ersest werden kann. Bei geometrischen Betrachtungen ist  $\delta=1$  zu setzen.

Handelt es sich um eine unendlich=bunne Platte von der Masse m, so ist  $m = F \cdot \delta$  und man hat

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_x = rac{m}{12}b^2$$
,  $\mathfrak{T}\mathbf{r}_y = rac{m}{12}a^2$  und  $\mathfrak{T}\mathbf{r}_s = rac{m}{12}\cdot d^2$ .

Das Centralellipsoid ist damit gleichfalls bestimmt.

Für eine Seite a als Achse gilt:  $\operatorname{Tr} = \frac{b^3a}{3} \cdot \delta = \frac{m}{3}b^2$ .

Für eine Diagonale als Achse gilt, falls der Winkel zwischen den Diagonalen durch  $\epsilon$  bezeichnet wird:  $\operatorname{Tr} = \frac{\delta}{48} d^4 \sin^3 \epsilon = \frac{m}{24} d^2 \sin \epsilon^2$ .

Für ein beliebiges Parallelogramm, bessen Diagonalen  $d_1$  und  $d_2$  sich unter dem Winkel  $\varepsilon$  schneiden, gilt für  $d_1$  als Achse:  ${\rm Tr} = \frac{\delta}{48} \frac{d_1}{d_2} d_2^3 \sin \varepsilon^3$ 

 $=\frac{m}{24}d_2^2 \sin \epsilon^2;$  für den Rhombus ift im besondern  $\epsilon=190^\circ.$ 

β) Die Trägheitsmomente des Dreiecks. Teilt man das Parallelogramm der Fig. 500 durch eine Diagonale, so ist das Trägheitsmoment eines Teilbreiecks, wie es Fig. 502
Fig. 502.

eines Teilbreieck, wie es Fig. 502 barstellt, in Bezug auf UV die Hälste des gesundenen Wertes von Formel  $\Re r. 224$  a), in welchem F die Fläche des Parallelogramms darstellt. Bezeichnet man jezt die Fläche des Dreieck, welche die Hälste der Fläche des Parallelogramms ist, durch F, so gilt die Formel weiter, und zwar bezeichnen  $p_1$  und  $p_2$  noch immer die Abstände von UV und  $U_1V_1$  bezw. von UV und  $U_2V_2$ . Man hat also für UV den Ansas

$$\frac{1}{6}(p_1^2+p_2^2) \cdot F \cdot \delta.$$

Führt man durch den Schwerspunkt S des Dreiecks eine Achse

 $U_0V_0$  ein, parallel zu UV, so gilt für das Trägheitsmoment Tr in Bezug auf diese Achse

$$\mathfrak{Tr} + p_0^2 \cdot F\delta = \frac{1}{6}(p_1^2 + p_2^2) F \cdot \delta$$
,

falls  $p_0$  den Abstand von UV und  $U_0V_0$  bezeichnet.

Da  $p_0:p_2=1:3$  ist, so ist

$$\mathfrak{T} r = \frac{1}{18} (3 p_1^2 + p_2^2) F \cdot \delta \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 224 b$$

Um diesen Ausdruck zweckmäßiger zu gestalten, projizieren wir  $\triangle$  ABC auf eine Ebene, senkrecht zu  $U_0V_0$ , so daß in dieser ein Dreieck A'B'C' entsteht. Man hat dann  $p_1=\frac{1}{2}c'$  und  $p_2=t'_c$ , so daß

$$\mathfrak{Tr} = rac{1}{18} [rac{3}{4} \, c'^2 \, + \, t'^2_c] \, F \, . \, \delta$$

ift.

Da diese Formel in Geltung bleibt, wenn c' und  $t'_c$  durch a' und  $t'_a$  oder durch b' und  $t'_b$  erset wird, so gilt auch

$$3 \, \mathfrak{Tr} = \frac{1}{18} \left[ \frac{3}{4} \left( c'^2 + b'^2 + a'^2 \right) + \left( t'_a + t'^2_b + t'^2_c \right) \right] F \cdot \delta.$$

Da nun für jedes Dreieck

$$3(a^2 + b^2 + c^2) = 4(t_a^2 + t_b^2 + t_c^2)$$

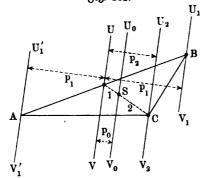
ist, so hat man

$$\mathfrak{T} = \frac{1}{36} (a'^2 + b'^2 + c'^2) F \cdot \delta$$

ober auch

$$\mathfrak{Tr} = \frac{1}{27} (t_a'^2 + t_b'^2 + t_c'^2) F \cdot \delta.$$

Steht  $U_0 V_0$  sentrecht auf der Fläche des Dreiecks, so ist a=a', b=b' u. s. w. Fig. 508. Fällt  $U_0 V_0$  in die Fläche des



Fällt  $U_0V_0$  in die Fläche des Dreiecks hinein, wie Fig. 503 zeigt, so bestimmt man unmittelbar  $p_1$  und  $p_2$  und rechnet nach Formel Nr. 224 b); dabei sind die Achsen  $U_1V_1$  und  $U_1'V_1'$  gleichwertig. Ist z. B.  $U_0V_0//AB$ , so ist  $p_1=0$  und  $p_2=h_c$ , d. h. man hat  $\operatorname{Tr}=\frac{1}{18}h_c^3\cdot F\cdot \delta=\frac{1}{36}ch_c^3\cdot \delta$ . Dabei sällt UV mit AB zusammen, und man hat für UV als Achse

$$\mathfrak{Tr} = \frac{1}{6}h_c^2 \cdot F \cdot \delta = \frac{1}{12}ch_c^3 \cdot \delta$$
.

Am meisten werden gebraucht die achsialen Momente für die Achsen I,

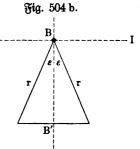
II, III der Fig. 504a und die polaren Momente für die Achsen, senkrecht zur Sbene der Zeichnung durch S, B und B'. Man hat für  $m = F\delta$ 

$$\begin{array}{lll} \mathfrak{Tr}_{1} &= \frac{1}{4} \, b \, h_{b}^{3} \, \delta \, = \, \frac{1}{2} \, m \, h_{b}^{2} \\ \mathfrak{Tr}_{11} &= \, \frac{1}{36} \, b \, h_{b}^{3} \, \delta \, = \, \frac{1}{18} \, m \, h_{b}^{2} \\ \mathfrak{Tr}_{111} &= \, \frac{1}{12} \, b \, h_{b}^{3} \, \delta \, = \, \frac{1}{6} \, m \, h_{b}^{2} \\ \mathfrak{Tr}_{B} &= \, \frac{\delta}{4} \, [b \, h_{b}^{3} \, + \, \frac{1}{3} \, h_{b} \, (b_{1}^{3} \, + \, b_{2}^{3})] \end{array}$$

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_{S} = \left[\frac{1}{16}bh^{3} + \frac{1}{12}(b_{1}^{3} + b_{2}^{3})h_{b} - \frac{1}{18}bh_{b}(2b_{1}^{2} + 2b_{2}^{2} - b^{2})\right]\delta,$$

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_{S'} = \left[\frac{1}{12}bh_{b}^{3} + \frac{1}{4}(b_{1}^{3} + b_{2}^{3})h_{b} - \frac{1}{24}bh_{b}(8b_{1}^{2} + 8b_{2}^{2} - 3b^{2})\right]\delta$$

Fig. 504 a.



Für gleichschenkelige Dreiecke (vergl. Fig. 504 b) ist im besonderen

$$\mathfrak{Tr}_{i} = \frac{\delta}{8} r^{4} \sin 2 \varepsilon (1 + \cos 2 \varepsilon)$$

$$\mathfrak{Tr}_{B} = \frac{\delta}{12} r^{4} \sin 2 \varepsilon (2 + \cos 2 \varepsilon).$$

Für BB' als Achse folgt noch (vergl.  $\operatorname{Tr}_{m}$ )

$$\mathfrak{T}_{BB'} = \frac{\delta}{24} r^4 \sin 2 \varepsilon (1 - \cos 2 \varepsilon).$$

Dabei ist natürlich  $\mathfrak{Tr}_B = \mathfrak{Tr}_{_{\! I}} + \mathfrak{Tr}_{BB'}$ .

Außerdem ist  $m = F\delta = \frac{\delta}{2} r^2 \sin 2 s$ .

Bei einem beliebigen Biered gilt für eine Diagonale  $d_1$  als Achse, wenn für diese die Teilbreiede die Höhen  $h_1$  und  $\overline{h_1}$  haben,

$$\mathfrak{Tr} = \frac{\delta}{12} d_1 (h_1^3 + \overline{h_1^3}).$$

Dabei ist  $m=F\delta=\frac{1}{2}\delta\,d_1\,d_2\,sin\,\varepsilon$ , wenn die andere Diagonale durch  $d_2$  und der Winkel zwischen den Diagonalen mit  $\varepsilon$  bezeichnet wird.

γ) Die Trägheitsmomente der homogenen regelmäßigen Bielecksfläche und der homogenen Kreisfläche. Für das gleichschenkelige Dreieck der Fig. 505 gilt für Fig. 505.

eine Achse durch S, senkrecht zur Fläche eines Teildreiecks, nach S. 675

$$\frac{\delta}{6} \cdot f \cdot \left(\frac{p_2^2}{3} + p_1^2\right),$$

falls die Dreiedsfläche durch f bezeichnet wird; hier ist  $p_1=\frac{s}{2}$  und  $p_2=\varrho$ , so daß obiger Ausdruck wird

$$\frac{\delta}{6} \cdot f\left(\frac{\varrho^2}{3} + \frac{s^2}{4}\right) \cdot$$

Für die Parallelachse durch O gilt

$$\frac{\delta}{6} \cdot f \cdot \left(\frac{\varrho^2}{3} + \frac{s^2}{4}\right) + \frac{4}{9} \varrho^2 f \delta = f \delta \left(\frac{1}{2} \varrho^2 + \frac{s^2}{24}\right) = \frac{f \delta}{6} (r^2 + 2 \varrho^2).$$

Bei n folchen Dreieden hat man für nf = F

$$\mathfrak{Tr}_s = \frac{F \cdot \delta}{6} (r^2 + 2 \varrho^2).$$

Ist das Trägheitsmoment des regelmäßigen Bieleck für irgend eine Achse durch O in der XY-Ebene bestimmt, so erhält man dasselbe Trägheitsmoment, wenn man die Achse um  $\frac{360^{\circ}}{n}$ ,  $\frac{2 \cdot 360^{\circ}}{n}$ ,  $\cdots$  in der XY-Ebene dreht, weil alle diese Achsen zu dem ganzen Bielecke dieselbe relative Lage haben. Demgemäß ist die Trägheitsellipse hier ein Kreis, so daß auch  $\operatorname{Tr}_x = \operatorname{Tr}_y$  ist.

Man hat also 
$$\frac{1}{2}\mathfrak{T}\mathfrak{r}_s=\frac{1}{2}(\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x+\mathfrak{T}\mathfrak{r}_y)$$

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_x = \mathfrak{T}\mathbf{r}_y = \frac{F \cdot \delta}{12} (r^2 + 2 \varrho^2).$$

Für  $\lim n = \infty$  geht das Bieled in einen Kreis über, wobei  $\varrho = r$  wird. Man hat also für die Kreisfläche

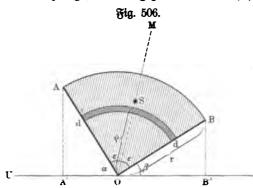
$$\mathfrak{T}r_{x} = \mathfrak{T}r_{y} = \frac{F \cdot \delta}{4} \cdot r^{2} = \frac{1}{4}mr^{2} = \frac{\delta}{4}r^{4}\pi$$

$$\mathfrak{T}r_{s} = \frac{F \cdot \delta}{2} \cdot r^{2} = \frac{1}{2}mr^{2} = \frac{\delta}{2}r^{4}\pi$$

Für die Fläche des Kreisringes von den Radien  $r_1$  und  $r_2$  ist ebenso

$$\mathfrak{Tr}_x = \frac{1}{2} m (r_1^2 + r_2^2)$$
  
 $\mathfrak{Tr}_x = \mathfrak{Tr}_y = \frac{1}{4} m (r_1^2 + r_2^2)$ .

d) Die Trägheitsmomente des Kreisausschnittes. Denkt man einen Kreisausschnitt durch konzentrische Bogen in n Ringstücke von gleicher Breite d zerlegt, wie es Fig. 506 andeutet, so läßt sich die Mittellinie jedes



Mingstüdes für  $lim.n = \infty$  als ein entsprechend belasteter Bogen ansehen. Um das Trägheitsmoment des Aussschnittes zu bestimmen, hat man die Summe der entssprechenden Trägheitsmomente der n Bogen zu dis den und diese Summe für  $lim n = \infty$  zu behandeln. Wählt man statt der Nittelslinie des Kingstüdes dessen äußere oder innere Bes

grenzung, so gelangt man in beiben Fällen zu bemfelben Ergebnisse, es kann also statt ber Mittellinie auch eine bieser Begrenzungen gewählt werden.

Bezeichnet  $\delta$  die Massenbelegung für die Flächeneinheit des Ausschnittes, so entspricht dem Kreisbogen, der ein Ringstück von den Radien  $\varrho$  und  $\varrho-d$  und dem Centriwinkel  $2\varepsilon$  ersett, die Belastung  $\frac{1}{2} arc \, 2\varepsilon \, (\varrho^2-\overline{\varrho-d}^2)$ .  $\delta=\delta$ .  $arc \, 2\varepsilon \, (\varrho \, d-\frac{1}{2}\, d^2)$ .

Wählt man die außere Begrenzung (o) des Ringstudes als Träger der Belastung, so kommt auf die Bogeneinheit die Belastung

$$\frac{\delta \cdot \operatorname{arc} 2 \varepsilon (\varrho d - \frac{1}{2} d^2)}{\varrho \cdot \operatorname{arc} 2 \varepsilon} = \delta \cdot \frac{\varrho d - \frac{1}{2} d^2}{\varrho}.$$

In Bezug auf die Achse UV ist num (vergl. S. 672) das Trägheitssmoment dieses Bogens

$$\delta$$
 .  $(\varrho d - \frac{1}{2} d^2) F_{\varrho}$ ,

falls  $F_{\varrho}$  die A'ABB' entsprechende Fläche der Fig. 506 für den Radius  $\varrho$  bezeichnet, deren Wert  $\frac{1}{2}\,\varrho^{\,2}[arc\,2\,\varepsilon\,+\,\frac{1}{2}\sin2\,\alpha\,+\,\frac{1}{2}\sin2\,eta]$  ist.

Dieses Trägheitsmoment hat also ben Wert

$$C. \left[ \varrho^3 d - \frac{1}{2} \varrho^2 d^2 \right],$$

mobei  $C = \frac{\delta}{2} \left[ arc \, 2 \, \varepsilon \, + \, \frac{1}{2} \sin 2 \, \alpha \, + \, \frac{1}{2} \sin 2 \, \beta \right]$  ist.

Da r in n gleiche Teile d zerfällt, so ist bei Wahl der äußeren Besgrenzung der Ringstücke, für  $\varrho$  der Reihe nach zu setzen d, 2d, 3d, . . . nd = r.

Für  $\varrho = pd$  hat das aufgestellte Trägheitsmoment den Wert

$$C[p^3d^4-\frac{1}{2}p^2d^4].$$

Demnach ist das Trägheitsmoment Tr des Ausschnittes

$$\mathfrak{Tr} = C[d^4\Sigma p^3 - \frac{1}{2}d^4\Sigma p^2]$$

für  $p = 1, 2, \ldots n$ .

Der Grenzübergang liesert ohne weiteres, nachbem nd=r gesetzt ist,  $\operatorname{Tr}=\frac{1}{4}Cr^4$ , so daß man also hat

$$\mathfrak{T} = \frac{\delta}{8} r^{4} \left[ \operatorname{arc} 2 \varepsilon + \frac{1}{2} \sin 2 \alpha + \frac{1}{2} \sin 2 \beta \right] \quad . \quad . \quad 226$$

Steht UV senkrecht auf der Symmetrale OM, so ist  $\alpha=\beta=90^{\circ}-\varepsilon$  und man hat, entsprechend Fig. 499,

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x = \frac{\delta}{8} r^4 (\operatorname{arc} 2 \varepsilon + \sin 2 \varepsilon).$$

Fällt UV mit der Symmetralen OM zusammen, so ist  $\beta=-\varepsilon$  und  $\alpha=180^{\circ}-\varepsilon$  und man hat, entsprechend Fig. 499,

$$\mathfrak{Tr}_{y} = \frac{\delta}{8} r^{4} (arc \ 2 \ \varepsilon - sin \ 2 \ \varepsilon).$$

Ebenfo ift

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_s = \frac{\delta}{4} r^4 \operatorname{arc} 2 \varepsilon = \frac{1}{2} m r^2.$$

Da der Abstand des Schwerpunktes  $OS = s = \frac{2}{8} r \frac{\sin \varepsilon}{arc \, \varepsilon}$  gegeben ist, so ist es wieder leicht, die Trägheitsmomente für die Hauptachsen des Schwerspunktes umzuschreiben.

Für ben vollen Kreis ( $\epsilon=180^{\circ}$ ) gilt für beffen Schwerpuntt

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_y = \frac{1}{4}\delta r^4\pi$$
 und  $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_s = \frac{1}{2}\delta r^4\pi$ .

Führt man die Masse  $m=r^2\pi\delta$  ein, so ist wieder

$$\operatorname{Tr}_x = \operatorname{Tr}_y = \frac{1}{4} m r^2$$
 und  $\operatorname{Tr}_z = \frac{1}{2} m r^2$ .

Für den Ausschnitt eines Ringes von den Radien  $r_1$  und  $r_2$  gilt ebenso für das Kreiscentrum

$$\mathfrak{T}_{r_z} = \frac{1}{2} m (r_1^2 + r_2^2).$$

e) Die Trägheitsmomente des Kreisabschnittes. Für die Achse durch O (Fig. 507), senkrecht zur Ebene der Zeichnung, ist das Trägheitsmoment des Abschnittes der Unterschied zwischen den Trägheitsmomenten des Ausschnittes und

Y Fig. 507.

bes entsprechenden Dreiecks (vergl. S. 676) für dieselbe Achse, b. h. man hat

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{s} = \mathfrak{T}\mathfrak{r}_{0} = \frac{\delta}{4}r^{4}\operatorname{arc}2\,\varepsilon - \frac{\delta}{12}r^{4}\sin2\,\varepsilon(2 + \cos2\,\varepsilon)$$
$$= \frac{\delta}{24}r^{4}\left[6\operatorname{arc}2\,\varepsilon - 4\sin2\,\varepsilon - \sin4\,\varepsilon\right].$$

Ebenso ist

$$\mathfrak{T}_{xy} = \frac{\delta}{8} r^4 (\operatorname{arc} 2 \varepsilon - \sin 2 \varepsilon) - \frac{\delta}{24} r^4 \sin 2 \varepsilon (1 - \cos 2 \varepsilon)$$
$$= \frac{\delta}{48} r^4 [6 \operatorname{arc} 2 \varepsilon - 8 \sin 2 \varepsilon + \sin 4 \varepsilon].$$

Ebenfo if

$$\mathfrak{X}r_{x} = \frac{\delta}{8}r^{4}(\operatorname{arc} 2\varepsilon + \sin 2\varepsilon) - \frac{\delta}{8}r^{4}\sin 2\varepsilon(1 + \cos 2\varepsilon)$$

$$= \frac{\delta}{16}r^{4}(2\operatorname{arc} 2\varepsilon - \sin 4\varepsilon).$$

Will man die Maffe m einführen, so ist zu setzen

$$m = \frac{\delta}{2} r^2 (\operatorname{arc} 2 \varepsilon - \sin 2 \varepsilon).$$

Will man das Kreuz verschieben, so daß es durch S geht, so bleibt  $T_y$  ungeändert, während die Berschiebungsstrecke für die anderen beiden Womente ist

$$OS = \frac{(2 r \sin \varepsilon)^3}{12 f}$$

und bemnach

$$OS^{2}. f = \frac{(2 r \sin \varepsilon)^{6}}{144 f} = \frac{8 r^{4} \sin \varepsilon^{6}}{9 (arc 2 \varepsilon - \sin 2 \varepsilon)}.$$

 $\xi$ ) Die Trägheitsmomente von Ellipsenflächen. Da man für die Gleichung  $\frac{x^2}{a^2}+\frac{y^2}{b^2}=1$  hat  $y=\pm\frac{b}{a}$   $\sqrt{a^2-x^2}$ , während y für den entssprechenden Kreis vom Radius a der Wert  $\sqrt{a^2-x^2}$  ist, so stehen die Streisen beider Flächen, parallel zur Y-Achse im Berhältnis b:a, und es ist Tr $_y$  für die Ellipse  $\frac{b}{a}$  Tr $_y$ , falls man das Trägheitsmoment des Kreises für die Y-Achse durch Tr $_y$  bezeichnet. Demnach gilt

$$\mathfrak{Tr}_{y} = \frac{b}{a} \left( \frac{1}{4} \pi a^{4} \delta \right) = \frac{\delta}{4} \pi a^{3} b = \frac{m}{4} \cdot a^{2}.$$

Ebenso ist

$$\mathfrak{Tr}_x = \frac{\delta}{4} \pi a b^3 = \frac{m}{4} \cdot b^2.$$

Daraus folgt

$$\mathfrak{Tr}_s = \mathfrak{Tr}_0 = \frac{\delta}{4} \pi a b (a^2 + b^2) = \frac{m}{4} (a^2 + b^2).$$

Für die Halbellipsen und Biertelellipsen, welche der Achsenteilung entsprechen, tritt die Hälfte bezw. ein Biertel obiger Werte ein.

Für andere Ausschnitte und für Abschnitte hat man auf die entsprechens den Kreisstücke zurückzugehen.

 $\eta$ ) Die Trägheitsmomente von Parabelflächen. Für die obere Fläche der Fig. 508 findet man bei Zerlegung in Streifen durch Grenzübersgang  $(f=\frac{2}{3}ab)$ 

 $\mathfrak{T}_{\mathbf{x}} = \frac{2 \, \delta}{15} a \, b^3 = \frac{m}{5} \, b^2$   $\mathfrak{T}_{\mathbf{y}} = \frac{2 \, \delta}{7} \, a^3 b = \frac{3 \, m}{7} \, a^2.$ 

Daraus folgt

$$\mathfrak{Tr}_s = \mathfrak{Tr}_0 = m(\frac{1}{5}b^2 + \frac{3}{7}a^2).$$

Für die Verschiebung des Kreuzes nach S vergl. die Werte auf S. 432. Für die Doppelfläche der Fig. 508 gilt

$$\mathfrak{Tr}_x = rac{4 \ \delta}{15} a b^3$$
,  $\mathfrak{Tr}_y = rac{4 \ \delta}{7} a^3 b$  und  $\mathfrak{Tr}_z = \mathfrak{Tr}_0 := 2 \ m \left( rac{1}{6} \ b^2 + rac{3}{7} a^2 
ight)$ .

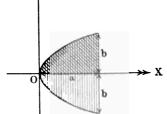
Berschiebt man hier das Kreuz nach dem Schwerpunkte der Fläche, so bleibt  $\mathbb{T}r_x$  ungeändert, während für  $\mathbb{T}r_y$  und  $\mathbb{T}r_o$  die Berschiebung  $\frac{3}{6}$  a in Rechnung zu stellen ist.

Für die Schwerpunktsachsen der Doppelsfläche gilt also

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_{x} = \frac{4}{15}\delta ab^{3} = \frac{1}{5}mb^{2}$$

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_{y} = \frac{16}{175}\delta a^{3}b = \frac{12}{175}ma^{2}$$

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_{z} = \frac{m}{175}(12a^{2} + 35b^{2}).$$



- d) Die Trägheitsmomente von Hyperbelflächen. Diese find im allgemeinen (vergl. S. 667) auf elementarem Wege faum barftellbar.
- 1) Die Trägheitsmomente für ben Mantel bes geraben Cylinders. Um das Trägheitsmoment für die Cylinderachse OZ zu bestimmen, zerlegt man den Mantel durch Schnitte senkrecht zur Achse in n Cylindermäntel von der Höhe d und denkt sich jeden Mantel von der Beslastung  $2r\pi$ . d. d durch die Kreislinie  $2r\pi$  seines Mittelschnittes erset, deren Längeneinheit also durch  $d\delta$  belastet ist.

Das Trägheitsmoment einer solchen Kreislinie für die Achse ist gemäß  $\mathfrak{S}$ . 673  $d\delta$ .  $r^3$ .  $2\pi$ , beträgt also für n solche Kreislinien nd.  $\delta$ .  $r^3$   $2\pi$ .

Da nd=h ist, falls man die Höhe des Cylindermantels durch h beseichnet, so ist

$$\mathfrak{T}_z = \delta \cdot h \cdot r^3 \cdot 2\pi = (2r\pi h\delta) \cdot r^2$$
$$= m \cdot r^2.$$

Für eine Achse, senkrecht zur Cylinderachse durch den Mittelpunkt (Schwerpunkt), welche durch OX oder OY bezeichnet werden kann, betrachtet man eine der oben eingeführten Kreislinien, deren Abstand von O den Wert

 $pd+\frac{1}{2}d$  hat, wofür aber, wie bereits mehrsach durchgeführt, pd bezw. (p+1)d gesetzt werden darf. Das Trägheitsmoment für die Achse durch O ist dann

$$\frac{d\delta}{2} \cdot r^3 2\pi + (2r\pi d\delta) \cdot p^2 d^3.$$

Wählt man n gerade, so daß  $n=2\,q$  ist, so wird das Trägheits= moment für die Hälfte des Cylindermantels durch

$$\frac{qd}{2}\delta r^3 2\pi + 2r\pi d^3\delta \Sigma p^2$$

für  $qd=rac{h}{2}$  bestimmt, salls  $lim.n=\infty$  ist. Man hat also für das halbe Trägheitsmoment

$$\frac{h}{4}r^3 2\pi\delta + \frac{2}{3}\left(\frac{h}{2}\right)^3 r\pi\delta = 2r\pi h\delta\left(\frac{r^2}{4} + \frac{h^2}{24}\right)$$

und also

$$\mathfrak{Tr}_{r} = \mathfrak{Tr}_{y} = 2 r \pi h \delta \left( \frac{r^{2}}{2} + \frac{h^{2}}{12} \right) = \frac{1}{2} m \left( r^{2} + \frac{h^{2}}{6} \right)$$

x) Die Trägheitsmomente für den Mantel des geraden Regels. Bezeichnet man Höhe und Grundfreißradius des Regels bezw. mit h und r, so hat ein Schnittfreis im Abstande pd von der Spige den Radius  $\frac{r}{h} \cdot pd$ . Entsprechend den vorangegangenen Betrachtungen findet man z. B.

$$\mathfrak{Tr}_s = \frac{1}{2} m r^2,$$

wobei  $m = \delta r \pi s$  ift, unter s die Regelseite verstanden.

Für den Regelstumpf von den Radien  $r_1$  und  $r_2$  ist ebenso

$$\mathfrak{Tr}_s = \frac{1}{2} m (r_1^2 + r_2^2),$$

wobei  $m = \delta \left( r_1 + r_2 \right) \pi s$  ist, unter s die Seite des Stumpses verstanden.

 $\lambda$ ) Die Trägheitsmomente für die Augelfläche. Bezeichnet man den Augelradius mit R, so hat ein Schnittkreis im Abstande pd vom Mittelspunkte den Nadius 2R.  $pd-p^2d^2$ . Entsprechend den vorigen Betrachstungen findet man für eine Achse durch den Mittelpunkt

$$\mathfrak{Tr} = \frac{2}{3} m R^2,$$

wobei  $m = \delta$  .  $4 R^2 \pi$  ist.

- $\mu$ ) Die Deviationsmomente (Centrifugalmomente) der betrachsteten ebenen Flächen. Bilbet man für die Hauptachsen  $\frac{1}{2}(\mathrm{Tr}_y \mathrm{Tr}_x)$ , so ist mit diesem Werte der Wert des maximalen Deviationsmomentes für das Kreuz XOY gegeben, aus dem sich die anderen Werte gemäß  $\mathfrak{S}$ . 653 u. 657 berechnen lassen.
- g) Die Trägheitsmomente homogener Körper. a) Die Trägsheitsmomente des Rechtkants. Das Kreuz der centralen Hauptachsen liegt wegen der symmetrischen Berhältnisse des Körpers parallel zu den Kanten a, b, c. Zu demselben Ergebnisse führt die Berechnung der Deviationsmomente für das Kreuz dreier anstoßenden Kanten und deren Überstragung auf das Barallelkreuz durch den Schwerpunkt. Bergl. S. 657.

Sind die Achsen OX, OY, OZ, für welche O der Schwerpunkt des Körpers ist, bezw. parallel zu den Kanten a, b, c, so berechnet man  $\operatorname{Tr}_s$  z. B. auf folgende Beise. Teilt man c in n gleiche Teile d, so hat eine Platte von der Dicke d, senkrecht zur Achse OZ, die Masse (abd). d, welche, als Belegung der Rechtecksstäche ab aufgesaßt, sür diese dd als Belegung der Flächeneinheit giebt. Da die Achse OZ das Rechteck von der Fläche ab in dessenkrecht senkrecht schwerpunkt schwerpunk

$$\frac{ab\left(a^2+b^2\right)}{12}d\delta,$$

so daß man für n Platten, da nd=c ist, für  $\lim n=\infty$  erhält

$$\mathfrak{T}_s = \frac{abc}{12}(a^2 + b^2) \cdot \delta = \frac{1}{12}M(a^2 + b^2) \cdot \cdot \cdot 227$$

Ebenso ist:  $\operatorname{Tr}_y = \frac{1}{12} M(c^2 + a^2)$  und  $\operatorname{Tr}_x = \frac{1}{12} M(b^2 + c^2)$ .

Dieselben Ergebnisse lassen sich durch Berechnung von  $E_{xy}$  u. s. durch die Mittelschnittsformel erhalten.

Das Centralellipsoid hat die Gleichung

$$x^2 \cdot \frac{1}{19} M(b^2 + c^2) + y^2 \cdot \frac{1}{19} M(c^2 + a^2) + z^2 \cdot \frac{1}{19} M(a^2 + b^2) = C^2$$

Die Quabrate der Trägheitsarme sind für OX, OY, OZ bezw.  $\frac{1}{12}(b^2+c^2)$ ,  $\frac{1}{12}(c^2+a^2)$ ,  $\frac{1}{12}(a^2+b^2)$ .

Das centrale Reciprotalellipsoid hat die Gleichung

$$\frac{x^2}{\frac{1}{12}(b^2+c^2)}+\frac{y^2}{\frac{1}{12}(c^2+a^2)}+\frac{z^2}{\frac{1}{12}(a^2+b^2)}=K^2.$$

eta) Die Trägheitsmomente gerader Prismen bezw. Eylinder. Wir legen das Kreuz durch den Schwerpunkt des Körpers, so daß die Achse OZ einer Seite des Prismas bezw. Cylinders parallel ist. Wenn der Quersschnitt von der Fläche f in Bezug auf die entsprechenden Achsen durch seinen Schwerpunkt die Trägheitsmomente  $\operatorname{Tr}_x$ ,  $\operatorname{Tr}_y$  und  $\operatorname{Tr}_s = \operatorname{Tr}_0$  für die Belegung 1 der Flächeneinheit hat, so ist, wie im Falle  $\alpha$ ), bei einer Höhe h des Prismas bezw. Cylinders

$$\mathfrak{Tr}_z = \mathfrak{Tr}_0 \cdot h \cdot \delta$$
.

Um  $\operatorname{Tr}_x$  abzuleiten, betrachten wir eine ber Halten des Prismas bezw. Cylinders, welche die XY-Chene bestimmt. Eine Platte, senkrecht zu OZ, von der Dicke d im Abstande pd von der XY-Chene hat dann für die Achse OX das Trägheitsmoment

$$\left[\overline{\mathfrak{Tr}}_x + f \cdot (pd)^2\right] d\delta.$$

Ferlegt man  $\frac{h}{2}$  in n gleiche Teile d, so hat der halbe Körper für die Achse OX das Trägheitsmoment

$$n \cdot \overline{\mathfrak{T}}_{x} \cdot d\delta + fd^{3}\delta \Sigma p^{2}$$

welches, ba nd = 1 h ist, für limn = o den Wert

$$\overline{\mathfrak{Tr}}_{x} \cdot \frac{h}{2} \delta + f \frac{h^{3}}{24} \delta$$

annimmt.

Demgemäß ift für ben gangen Rörper

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_x = \overline{\mathfrak{T}}\mathbf{r}_x \cdot \mathbf{h} \cdot \mathbf{\delta} + \frac{1}{10} f h^3 \mathbf{\delta}.$$

Ebenfo ift

$$\mathfrak{Tr}_{y} = \overline{\mathfrak{Tr}}_{y} \cdot h \cdot \delta + \frac{1}{12} f h^{3} \delta.$$

Mit diesen Formeln, die sich auch durch die Mittelschnittsformel u. s. w. ableiten lassen, kann man unter anderem auch die Ergebnisse unter  $\alpha$ ) wiedersgewinnen.

Für den geraden Kreiscylinder vom Radius r ist  $f=r^2\pi$  und  $\operatorname{Tr}_0=\frac{1}{2}\pi r^4$  und  $\operatorname{Tr}_x=\operatorname{Tr}_y=\frac{1}{4}\pi r^4$ , so daß sich also in diesem Falle ergiebt

$$\mathfrak{Tr}_{z} = \frac{1}{2} \pi r^{4} h \delta = \frac{1}{2} M \cdot r^{2}$$
  
 $\mathfrak{Tr}_{z} = \mathfrak{Tr}_{y} = \frac{1}{4} \pi r^{4} h \delta + \frac{1}{12} r^{2} \pi h^{3} \delta = \frac{1}{4} M (r^{2} + \frac{1}{8} h^{2}).$ 

Das centrale Trägheitsellipsoid ist ein Rotationsellipsoid, dessen Achse OZ ist. Für den Sondersall  $\operatorname{Tr}_x = \operatorname{Tr}_x = \operatorname{Tr}_y$ , d. h. für  $h = r\sqrt{3}$  geht es in eine Kugel über.

Im übrigen gelten entsprechende Bedingungen wie unter a).

Für ben geraben Sohlenlinder von ben Rabien r, und ra gilt ebenfo

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_{x} = \frac{1}{2}M(r_{1}^{2} + r_{2}^{2})$$
  
 $\mathfrak{T}\mathbf{r}_{x} = \mathfrak{T}\mathbf{r}_{y} = \frac{1}{4}M(r_{1}^{2} + r_{2}^{2} + \frac{1}{3}h^{2}).$ 

p) Die Trägheitsmomente gerader Pyramiden bezw. Kegel. Unter geraden Pyramiden bezw. Kegeln sollen hier pyramidale Körper verstanden werden, bei denen der Schwerpunkt der Grundfläche senkrecht unter der Spize liegt. Wir legen das Kreuz durch den Schwerpunkt des Körpers, so daß die Achse OZ mit der Achse (h) des Körpers zusammenfällt. Wenn die Grundfläche von der Größe f in Bezug auf die entsprechenden Achsen durch ihren Schwerpunkt die Trägheitsmomente  $Tr_x$ ,  $Tr_y$  und  $Tr_z = Tr_0$  für die Belegung 1 der Flächeneinheit hat, so sind die entsprechenden Größen für eine Parallelfläche im Abstande pd, von der Spize (Abbildung nach dem Modul h:pd)

$$f \cdot \frac{p^2 d^2}{h^2}$$
,  $\overline{\mathfrak{T}}_{\mathbf{r}_x} \frac{p^4 d^4}{h^4}$ ,  $\overline{\mathfrak{T}}_{\mathbf{r}_y} \frac{p^4 d^4}{h^4}$ ,  $\overline{\mathfrak{T}}_{\mathbf{r}_0} \frac{p^4 d^4}{h^4}$ .

Für ein Kreuz durch die Spige des Kegels, welches dem oben einsgeführten Kreuze durch den Schwerpunkt parallel ist, gilt dann zunächst in Bezug auf die Z=Achse der Ansag  $\mathfrak{T} \mathbf{r}_0 \cdot \frac{d^5}{h^4} \cdot \delta$ .  $\Sigma p^4$  für  $\lim n = \infty$ . Man hat also

 $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_s'=rac{1}{6}h$  .  $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_0$  .  $\delta$ .

Für Tr'x liefert die einzelne Platte, senkrecht zu OZ, den Beitrag

$$\overline{\mathfrak{Tr}}_x \frac{p^4 d^4}{h^4} + \frac{p^4 d^4}{h^2} f,$$

b. h. für die X-Achse gilt ber Unfag

$$\overline{\mathfrak{Tr}}_x \delta \cdot rac{d^5}{h^4} \Sigma p^4 + rac{d^5}{h^2} f \delta \Sigma p^4$$

für  $\lim n = \infty$ . Man hat also

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}'_x = \frac{1}{5}h \cdot \overline{\mathfrak{T}\mathbf{r}_x} \cdot \delta + \frac{1}{5}fh^3\delta.$$

Ebenso ift

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_y' = \frac{1}{5}h \cdot \overline{\mathfrak{T}\mathbf{r}_y} \cdot \delta + \frac{1}{5}fh^3\delta.$$

Für das Kreuz durch den Schwerpunkt bleibt Tr's unverändert, während für Tr's und Tr'y eine Berschiebung um  $^3_4h$  in Rechnung gestellt werden muß. Man hat also, da die Masse des Körpers  $\frac{fh}{3}\cdot\delta$  ist,

$$\begin{split} \mathfrak{T}\mathbf{r}_{x} &= \frac{1}{6}h \cdot \mathfrak{T}\mathbf{r}_{0} \cdot \delta \\ \mathfrak{T}\mathbf{r}_{x} &= \mathfrak{T}\mathbf{r}_{x}' - \frac{9}{16}h^{2} \cdot \left(\frac{fh\delta}{3}\right) = \frac{1}{6}h \cdot \overline{\mathfrak{T}}\mathbf{r}_{x} \cdot \delta + \frac{1}{80}f \cdot h^{3} \cdot \delta \\ \mathfrak{T}\mathbf{r}_{y} &= \mathfrak{T}\mathbf{r}_{y}' - \frac{9}{16}h^{2} \cdot \left(\frac{fh\delta}{3}\right) = \frac{1}{6}h \cdot \overline{\mathfrak{T}}\mathbf{r}_{y} \cdot \delta + \frac{1}{80}f \cdot h^{3} \cdot \delta. \end{split}$$

Für die gerade Pyramide mit rechtediger Grundflache (ab) ift 3. B.

$$\mathfrak{T}_{r_0} = \frac{ab(a^2 + b^2)}{12}, \quad \mathfrak{T}_{r_x} = \frac{ab^3}{12}, \quad \mathfrak{T}_{r_y} = \frac{a^3b}{12},$$

d. h. man hat

$$\mathfrak{Tr}_{z} = \frac{1}{20} M(a^{2} + b^{2})$$
 $\mathfrak{Tr}_{x} = \frac{1}{20} M(b^{2} + \frac{3}{4} h^{2})$ 
 $\mathfrak{Tr}_{y} = \frac{1}{20} M(a^{2} + \frac{3}{4} h^{2}).$ 

Für ben geraben Rreistegel ift

$$f=r^2\pi$$
,  $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_0=rac{1}{2}r^4\pi$  und  $\overline{\mathfrak{T}\mathfrak{r}}_x=\overline{\mathfrak{T}\mathfrak{r}}_y=rac{1}{4}r^4\pi$ ,

so bak hier gilt

$$\mathfrak{T} \mathfrak{T}_z = rac{1}{10} r^4 \pi h \delta = rac{8}{10} M r^2$$
 $\mathfrak{T} \mathfrak{T}_x = \mathfrak{T} \mathfrak{T}_y = rac{1}{20} r^4 \pi h \delta + rac{1}{80} r^2 \pi h^3 \delta = rac{3}{20} M (r^2 + rac{1}{4} h^2).$ 

Für den Regelstumpf von den Radien  $r_1$  und  $r_2$  ist ebenso

$$\mathfrak{T}_{r_z} = \frac{3}{10} M \frac{r_1^5 - r_2^5}{r_1^3 - r_2^3}.$$

δ) Trägheitsmomente für die Rugel, den Rugelausschnitt und den Rugelabschnitt. Legt man ein rechtwinkeliges Kreuz durch den Mittels punkt O der Rugel vom Kadius R, so hat eine Platte von der Dicke d, senksrecht zu OZ, im Abstande pd von O das Trägheitsmoment  $\frac{1}{2}r^4\pi d\delta$  sür  $r^2 = R^2 - p^2d^2$ . Man hat also für Tr, den Ansat

$$egin{array}{l} & rac{\Sigma \, rac{1}{2} \, (R^2 - p \, d^2)^2 \pi \, d \, \delta}{= \, rac{1}{2} \, \Sigma \, (R^4 d - 2 \, R^2 p^2 d^3 \, + \, p^4 d^5) \pi \delta. \end{array}$$

Dabei ist für die Halbkugel nd=R für  $lim\,n=\infty$ . Für die Halbkugel gilt also

$$\mathfrak{X}r_s = \frac{1}{2} \Big( R^3 - \frac{2 R^3}{3} + \frac{1}{6} R^3 \Big) \delta = \frac{4}{16} R^5 \cdot \delta.$$

Für die Rugel ift also

$$\mathfrak{T}_{r_z} = \mathfrak{T}_{r_z} = \mathfrak{T}_{r_z} = \frac{8}{15} R^5 \delta = \frac{2}{5} M \cdot R^2 \cdot . \cdot 228$$

Für bie Sohltugel von den Radien r, und r, gilt ebenso

$$\mathfrak{Tr}_s = \mathfrak{Tr}_x = \mathfrak{Tr}_y = \frac{2}{5} M \frac{r_1^5 - r_2^5}{r_1^3 - r_3^3}$$

Für den Kugelabschnitt von der Höhe h, der parallel zur XY-Ebene abgeschnitten ist, hat man die oben ausgestellte Formel sür  $\operatorname{Tr}_z$  zunächst zu berechnen sür nd = R - h und zwar sür  $lim n = \infty$ , und dann diesen Wert vom Trägheitsmomente der Halbschaft abzuziehen. Man hat also hier abzuziehen

$$\frac{1}{3}[R^4(R-h)-\frac{2}{3}R^2(R-h)^3+\frac{1}{6}(R-h)^5]\pi\delta$$

und findet

$$\mathfrak{T}_{s} = \frac{1}{3}\pi\delta h^{3} \left[2R^{2} - \frac{3}{2}Rh + \frac{3}{10}h^{2}\right] = M \cdot h \cdot \frac{2R^{2} - \frac{8}{2}Rh + \frac{3}{10}h^{2}}{3R - h}.$$

Um für den Rugelabschnitt  $\mathfrak{T}r_x=\mathfrak{T}r_y$  für Achsen durch den Schwerspunkt zu bestimmen, berechnet man  $E_{xy}$ ,  $E_{yz}$ ,  $E_{zx}$ .

Entsprechenbes gilt für Rugelichichten.

Für ben Rugelausschnitt, beffen Kalotte bie Hohe h hat, findet man ebenfo

$$\mathfrak{Tr}_s = \frac{1}{5} M(3Rh - h^2).$$

e) Trägheitsmoment für das Ellipsoid und dessen Stüde. Für ein Rotationsellipsoid von den Achsen a, a, c läßt sich zunächst das Trägsheitsmoment für die Hauptachse OZ, welche [c] parallel ist, leicht bestimmen, salls man die konzentrische Kugel vom Kadius c einführt. Eine unendlichsdünne Platte des Ellipsoides senkrecht zu OZ, von der Dicke d, verhält sich zu der entsprechenden Platte der Kugel wie  $a^2:c^2$ , ihr Trägheitsmoment also, da beide Platten kreißförmig sind, wie  $a^4:c^4$ . Demgemäß muß das Trägsheitsmoment der Kugel  $\frac{2}{5}(\frac{4}{3}\delta c^3\pi)c^2$  im Berhältnisse  $a^4:c^4$  verändert werden, um das entsprechende Trägheitsmoment sür das Ellipsoid zu liesern. Wan hat also sür diese

$$\mathfrak{T}_s = \frac{2}{5} \left( \frac{4}{3} \delta a^2 c \pi \right) \cdot a^2 = \frac{2}{5} M \cdot a^2$$
.

Entsprechende Schlüffe führen für eine ber anderen Achsen zu

$$\mathfrak{Tr}_x = \mathfrak{Tr}_y = \frac{1}{5}M(a^2 + c^2).$$

Für das dreiachsige Ellipsoid von den Halbachsen a,b,c, dessen Gleichung  $\frac{x^2}{a^2}+\frac{y^2}{b^2}+\frac{z^2}{c^2}=1$  ist, hat ein Schnitt in der Höhe z sentrecht zur Achse OZ die Halbachsen  $\frac{a}{c}\sqrt{c^2-z^2}$  und  $\frac{b}{c}\sqrt{c^2-z^2}$ , so daß das (polare) Trägsheitsmoment dieses Schnittes (für OZ) den Wert

$$\frac{1}{4}\pi \frac{ab}{c^4}(a^2+b^2)(c^2-z^2)^2$$

hat.

Faßt man diesen Schnitt als Träger der Belastung einer Platte von der Dicke d auf, so ist für s=pd das entsprechende Trägheitsmoment

$$\frac{1}{4}\pi \frac{ab}{c^4} (a^2 + b^2) [c^4d - 2 c^2 p^2 d^2 + p^4 d^5] \delta.$$

Demnach ist für das halbe Elipsoid, salls nd = c für  $lim n = \infty$  gilt,  $\mathfrak{T}'_s = \frac{2}{15} \pi a b c (a^2 + b^2) \delta$ .

Für bas gange Ellipsoib ift alfo

$$\mathfrak{T}_s = \frac{4}{15} \pi abc(a^2 + b^2) \delta = \frac{1}{5} M(a^2 + b^2).$$

Ebenso folat

$$\mathfrak{Tr}_y = \frac{1}{5}M(c^2 + a^2)$$
  
 $\mathfrak{Tr}_x = \frac{1}{5}M(b^2 + c^2)$ 

Für Abschnitte und Schichten u. s. w. von Ellipsoiden geht man auf die betreffenden Formeln für die Rugel zurud.

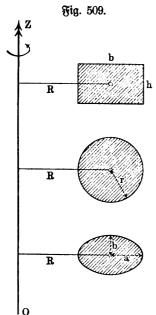
ζ) Trägheitsmomente für das Umdrehungsparaboloid. Für die Drehungsachse OZ findet man bei einer Begrenzung, wie in Fig. 508

$$\mathfrak{Tr}_s = \frac{1}{3} Mb^2.$$

Für eine Schwerpunktsachse, senkrecht zu OZ, gilt

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_x = \mathfrak{T}\mathbf{r}_y = \frac{1}{6}M(b^2 + \frac{1}{3}a^2).$$

- η) Trägheitsmomente für Hyperboloide. Gemäß S. 457 find die entsprechenden Formeln leicht herzustellen, zunächst für Umdrehungskörper, dann auch für dreiachsige.
- &) Trägheitsmomente für Ringe. Gemäß S. 668 findet man für ben Ring bes Rechted's ber Fig. 509



 $\mathfrak{Tr}_s = M(R^2 + \tfrac{1}{4}b^2).$  Chenso gilt für den Kreis der Fig. 509  $\mathfrak{Tr}_s = M(R^2 + \tfrac{3}{4}r^2),$  und für die Elipse der Fig. 509  $\mathfrak{Tr}_s = M(R^2 + \tfrac{3}{4}a^2).$ 

Für eine Schwerpunktsachse, senkrecht zu OZ, gilt für den Ring des Rechtecks

$$\mathfrak{T}\mathbf{r}_x = \mathfrak{T}\mathbf{r}_y = \frac{1}{8}M(4R^2 + b^2 + \frac{2}{3}h^2),$$

für ben Kreis

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x=\mathfrak{T}\mathfrak{r}_y=rac{1}{8}M(4\,R^2\,+\,5\,r^2),$$
und für die Ellipse

 $\mathfrak{T}_{\mathbf{r}_{x}} = \mathfrak{T}_{\mathbf{r}_{y}} = \frac{1}{8} M (4 R^{2} + 5 b^{2}).$   $\mathfrak{F}_{ig. 510.} \longrightarrow \mathbf{X}$ 

i) Die Centrisugalmomente für einen rechtedigen Reil des geraden Areischlinders. Man findet bei einer Höhe h über der schraf= sierten Grundsläche der Fig. 510 (a. v. S.) ohne weiteres

$$D_y = D_x = \frac{2}{3\pi} M \cdot rh.$$

Ferner ist

$$D_s = \frac{1}{2\pi} M \cdot r^2.$$

- Der elementare Bewegungszustand eines ftarren Rörpers innerhalb einer beliebigen Bewegung. In ber Phoronomie murbe nach= gewiesen, daß sich jede Bewegung eines starren Körpers auf Folgen elementarer Berschiebungen und Drehungen bezw. elementarer Schraubungen gurudführen lagt. Bir wollen nun ben elementaren Bewegungszustand eines ftarren Rörpers (vergl. § 95) in bynamischer Hinsicht untersuchen. Behandelt man das Syftem der Bewegungsgrößen  $\mu[v]$ , welches den einzelnen Punkten eines materiellen Systemes entspricht, wie ein System von Kräften  $\mu[j_G]$ , welches in ben einzelnen Buntten bes materiellen Systemes angreift, so erhalt man auch hier für einen beliebigen Zurücksührungspunkt O eine Resultante, welche  $[R_B]$  heißen, und ein resultierendes Moment, das [Mo(B)] genannt werden mag. Die Bereinigung von  $[R_B]$  und [Mo(B)], wofür wir, solange keine Bermechselungen zu befürchten sind, auch kurz [R] und [Mo] fcreiben, führt bann ferner zu einer Centralachse und bem ihr entsprechenden Momente [Mo(B)]. Für den Fall, daß R=0 ist, bestimmt schon [Mo(B)] die Centralachfe 1).
- 1. Handelt es sich bloß um eine elementare Berschiebung, so ift bereits in § 48 auch für endliche Berschiebungen nachgewiesen, daß hier der Sat gilt: Die Bewegungsgröße eines starren materiellen Körpers ift bei Berschiebungen gleich der Bewegungsgröße seines Massen-

<sup>1)</sup> Dabei mag barauf aufmerkfam gemacht werden, bag man von den Do= menten von Bektoren in Bezug auf einen Bunkt O sprechen barf, auch wenn biese Bektoren nicht in einer, auch ben Bunkt O enthaltenden Chene liegen. Für einen Bektor [AB] ift das Moment in Bezug auf O bestimmt, wenn man ihn in der Ebene betrachtet, welche durch ihn und durch O gelegt werden kann, es ist dem Werte nach gegeben durch die doppelte Fläche des Dreieds OAB (vergl. Fig. 13) und hat in der Ebene einen bestimmten Drehungsfinn. Errichtet man nun in O auf ber Ebene OAB ein Lot vom Werte bes Momentes und in bem Sinne, als wenn es sich um ein Kräftepaar handelte, so wird das Moment durch eine Rich= tungsstrede dargestellt. Für n Bektoren bilben sich in O also n solche Richtungs= ftreden. Diefe find genau diefelben, als wenn es fich um die entsprechenden Bettorenpaare handelte, die für O als Zurudführungspunkt auftreten wurden. Ihre Bereinigung burch geometrifche Abbition ift erlaubt, wenn fie für die entsprechenben Bektorenpaare erlaubt ift, ba biefe ja ftets fo verschoben merben burfen, bag für jebes Paar ein Beftor burch () geht und also keinen Beitrag für bie Berech= nung bes Momentes liefert. Bilbet man g. B. für O bie Momente ber Rrafte eines, einen ftarren Rörper angreifenben Gräftefpftemes und vereinigt man ferner bie Richtungsstreden dieser Momente durch geometrische Addition, so stimmt die so ge= wonnene Resultante überein mit dem Achsenmomente bes resultierenden Baares, falls für beffen Bilbung O als Zurudführungspunkt gedient hat.

mittelpunktes, in bem ftets bie gesamte Maffe bes Rorpers vers bichtet zu benten ift.

2. Handelt es sich bloß um eine elementare Drehung, so kann man die Achse der Drehung, für welche  $\varphi$  die Winkelgeschwindigkeit sein mag, als Z-Uchse nehmen und senkrecht zu ihr eine XY-Ebene einsühren, um [R] und [Mo] zu berechnen. Diese Rechnung können wir in Bezug auf die Betrachtung, welche Fig. 216 entspricht, ersparen, wenn wir in den dort gewonnenen Formeln erst  $\varphi=0$  sezen und dann  $\varphi$  für  $\iota$  einsühren, da in unserem Falle  $K_N=0$  und  $K_T=\mu v=\mu r \varphi$  ist. Wan hat dann sür das System, gemäß den Gleichungen Ar. 107 a) und 107 b)

$$\begin{array}{ll} X = -\varphi M\eta & M_x = +\varphi D_y \\ Y = +\varphi M\xi & M_y = +\varphi D_x \\ Z = 0 & M_z = -\varphi \mathfrak{T}_{z}. \end{array}$$

Demgemäß ist  $R=\varphi M\sqrt{\xi^2+\eta^2}=\varphi M\varrho$ , falls man den Abstand des Massenmittelpunktes von der Achse wieder mit  $\varrho$  bezeichnet.

Demgemäß ist serner  $Mo = \varphi \sqrt{D_x^2 + D_y^2 + \mathfrak{T}r_x^2}$ .

Der Wintel w zwischen [R] und [Mo] ist gegeben burch

$$\cos \omega = \frac{+ \xi D_x - \eta D_y}{\varrho \sqrt{D_x^2 + D_y^2 + \mathfrak{T}r_x^2}}$$

und also Mo durch

$$\mathfrak{Mo} = \frac{\varphi}{\varrho} \left( + \xi D_x - \eta D_y \right).$$

Man fieht, daß [R] auf der Ebene senkrecht steht, welche durch die Achse und durch den Wassenmittelpunkt geht; der Wert von [R] stimmt überein mit der Bewegungsgröße des Wassenmittelpunktes, so daß R nur verschwindet  $(\varrho=0)$ , wenn der Schwerpunkt auf der Achse liegt. Würde man [R] nach dem Wassenmittelpunkte verschieben, so stellte es dessen, der gegebenen Drehung entsprechende Bewegungsgröße dar.

Der Neigungswinkel v von [Mo] gegen die Z-Achse wird bestimmt durch

$$\cos 
u = -rac{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_{s}}{\sqrt{D_{x}^{2} + D_{y}^{2} + \mathfrak{T}\mathfrak{r}_{s}^{2}}}.$$

Dieser Winkel  $\nu$  wird nur 0° bezw.  $180^\circ$ , wenn  $D_x=0$  und  $D_y=0$  ist, d. h. wenn die Deviationsmomente (Centrisugalmomente) bezw. für die XZ-Chene und für die XZ-Chene verschwinden, so daß also die Z-Achse, um welche die Drehung ersolgte, eine Hauptachse ist.

Soll sich nun ber einmal gegebene elementare Bewegungs= zustand, welcher eine elementare Drehung um die Z=Achse ist, er= halten, so muß die [R] entsprechende Berschiebung fortfallen und es muß außerdem [Mo] um die Z=Achse drehen.

Bur Erhaltung des gegebenen Bewegungszustandes, in welchem schon infolge der Massenverteilung im allgemeinen die Bedingungen seiner Beränderung liegen, ist also erforderlich, daß die Drehungsachse durch den Massenmittelpunkt ( $\varrho=0$ ) geht und eine Hauptachse ( $D_x=0$ ,

 $D_y=0$ ) ift, d. h. sie muß eine Hauptachse des Massenmittelpunktes sein. Da [R] auf der Ebene senkrecht steht, welche durch die Achse und den Massenmittelpunkt geht, so steht auch die Centralachse, welcher die, sich aus dem gesebenen Bewegungszustande entwickelnde elementare Schraubung entspricht, auf dieser Ebene senkrecht. Das Moment sür die Centralachse wird Null, absesehen von dem Sondersalle  $\xi D_x=\eta D_y$ , salls zugleich  $D_x=0$  und  $D_y=0$  ist, ohne daß zugleich R=0 ist, d. h. dei der Drehung um eine Hauptachse, welche nicht durch den Schwerpunkt geht. Ist  $D_x=0$ ,  $D_y=0$  und  $\varrho=0$ , so erscheint Mo in der Form 0, während sein wahrer Wert  $M_z=-\varphi \mathcal{T}_z$  ist.

Die XY-Chene kann man sich stets durch den Massenmittelpunkt gelegt benken und zwar fo, daß eine Achse, etwa die X=Achse (positiv), burch den Massenmittelpunkt geht. Führt man noch im Massenmittelpunkte die Gegentrafte  $[R_0]$  und  $[\overline{R_0}]$  vom Werte R ein, so tritt für den Massenmittelpunkt als Rurudführungspunkt  $[R_0]$  auf neben einem Momente  $[Mo_0]$ . Letteres fest sich ausammen aus bem Momente [Mo] und aus dem Momente vom Werte o. R, welches in der XY=Ebene der gegebenen Drehung entgegen wirkt. Setzt man die Komponente  $[M_s]$  von [Mo] mit  $[\varrho : R]$  zusammen, fo erhält man  $-\varphi$ .  $\mathfrak{Tr}_z + \varrho$ .  $R = -\varphi(\mathfrak{Tr}_z - M\varrho^2) = -\varphi$ .  $(\mathfrak{Tr}_z)_{q_z}$ falls man das Trägheitsmoment für die Gerade durch den Massenmittelpunkt, welche der Drehungsachse parallel ist, durch (Tr.), bezeichnet (vergl. Formel Legt man burch ben Massenmittelpunkt ein Koordinatenkreuz Mr. 198). X'Y'Z', welches eine Berschiebung des zuerst benutzten darstellt, so bleiben z und y unverändert, mährend x in  $x'+\varrho$  übergeht. Für das neue System bleibt also  $D_x$  ungeändert, während

 $D_y = \Sigma \mu xz = \Sigma \mu z (x' + \varrho) = \Sigma \mu x'z + \varrho \Sigma \mu z = \Sigma \mu x'z$  ift, so daß also die anderen beiden Komponenten von [Mo] ebensowhl durch  $+ \varphi D_y$  und  $+ \varphi D_x$  als auch durch  $+ \varphi (D_y)_0$  und  $+ \varphi (D_x)_0$  bezeichnet werden dürsen, wenn lettere Größen sich wieder auf das Achsenkreuz durch den Schwerpunkt beziehen. Demnach ist  $[Mo_0]$  genau so aus den Komponenten  $- \varphi (\mathfrak{T} z)_0$ ,  $+ \varphi (D_x)_0$ ,  $+ \varphi (D_y)_0$  zu bilden, wie [Mo] aus den Komponenten  $- \varphi \mathfrak{T} x_z$ ,  $+ \varphi D_x$ ,  $+ \varphi D_y$ . Legt man also durch den Massenstellunkt eine Gerade, parallel zur Drehungsachse, so ist das Woment sür den Massenmittelpunkt als Zurücksührungspunkt genau so zu berechnen, als wenn die Gerade durch ihn Achse wäre für eine, der gegebenen Drehung entsprechende Drehung (vergl. dazu Fig. 71 a). Rechnet man sür diese Achse, so erhält man keine Kesultante, da jett  $\varrho = 0$  ist; dasür hat aber die Achsenverlegung schon die Berschiedung, entsprechend  $[R_0]$ , geliesert.

3. Handelt es sich endlich um eine elementare Schraubung, für welche die Geschwindigkeit in Richtung der Achse [c] und die Winkelgeschwinzbigkeit um die Achse  $\varphi$  ist, so kommt zu den Größen [R] und [Mo] der vorigen Rummer noch die Größe M[c] gemäß der Rr. 1 hinzu. Da diese im Wassenmittelpunkte hastet, so ist es zweckmäßig, ihn in diesem Falle von vornherein als Zurücksührungspunkt zu wählen. Wan hat dann  $[Mo_0]$  nach Nr. 2 zu dilden, während sich [R] vom Werte  $\varphi M \varrho$  und M[c] zu  $[M\sqrt{\varphi^2 \varrho^2 + c^2}]$  zusammensezen, d. h. zu einer Resultante, welche der Schrau-

bung  $(c, \varphi)$  des Massenmittelpunktes entspricht. Diese Resultante liegt in der Ebene durch den Massenmittelpunkt, welche senkrecht zur Ebene durch die Achse und den Massenmittelpunkt verläuft.

Setzt man die gewonnenen Ergebnisse nach dem Borgange von Poinsot zu dem Centralellipsoide in Beziehung, wobei man von vornherein den Massenmittelpunkt als Zurückstückungspunkt zu wählen hat, so erhält man ein anschauliches Bild des ganzen Borganges.

Berlegt man [o] nach ben Achsen bes Centralellipsoides

$$\xi^2$$
 .  $\mathfrak{Tr}_{\xi} + \eta^2$  .  $\mathfrak{Tr}_{\eta} + \xi^2$  .  $\mathfrak{Tr}_{\zeta} = C^2$ 

in die Komponenten  $[\varphi_\xi]$ ,  $[\varphi_\eta]$ ,  $[\varphi_\zeta]$ , so haben die Deviationsmomente für die Drehungen, welche diesen Komponenten entsprechen, den Wert Kull. Zerslegt man auch  $[Mo_0]$  nach den Achsen in die Komponenten  $[Mo_\zeta]$ ,  $[Mo_\eta]$ ,  $[Mo_\zeta]$ , so gilt also  $Mo_\xi = \varphi_\xi$ . Tr $_\xi$ ,  $Mo_\eta = \varphi_\eta$ . Tr $_\eta$ ,  $Mo_\zeta = \varphi_\zeta$ . Tr $_\zeta$ , salls  $[\varphi]$  und  $[Mo_0]$  mit den positiven Habachsen des Ellipsoides spize Winkel bilden. Demnach läßt sich die Lage von  $[Mo_0]$ , dessen Wert durch  $Mo_0^2 = M_\xi^2 + M_\eta^2 + M_\zeta^2$  bestimmt ist, gegen diese Habachsen darstellen durch die Cosinus

$$\frac{\textit{Mo}_{\xi}}{\textit{Mo}_{0}} = \frac{\textit{\phi}_{\xi} \mathfrak{X} \textit{r}_{\xi}}{\textit{Mo}_{0}}, \ \ \frac{\textit{Mo}_{\eta}}{\textit{Mo}_{0}} = \frac{\textit{\phi}_{\eta} \mathfrak{X} \textit{r}_{\eta}}{\textit{Mo}_{0}}, \ \ \frac{\textit{Mo}_{\zeta}}{\textit{Mo}_{0}} = \frac{\textit{\phi}_{\zeta} \mathfrak{X} \textit{r}_{\zeta}}{\textit{Mo}_{0}}.$$

Eine Gerade in der Richtung von  $[\varphi]$ , welche durch den Massenmittel= punkt geht, schneidet das Centralellipsoid in einem Punkte P, dessen Koordi= naten  $\overline{\xi}$ ,  $\overline{\eta}$ ,  $\overline{\zeta}$  sich als

$$\frac{r\varphi_{\xi}}{\varphi}$$
,  $\frac{r\varphi_{\eta}}{\varphi}$ ,  $\frac{r\varphi_{\zeta}}{\varphi}$ 

barstellen, salls sein Abstand vom Massenmittelpunkte durch r bezeichnet wird. Die Tangentialebene in P hat dann die Gleichung

$$\xi \varphi_{\xi} \mathfrak{T} \mathfrak{r}_{\xi} + \eta \varphi_{\eta} \mathfrak{T} \mathfrak{r}_{\eta} + \zeta \varphi_{\xi} \mathfrak{T} \mathfrak{r}_{\xi} = \frac{C^{2} \varphi}{r}$$
,

so daß die Cosinus der entsprechenden Rormale in P für

durch

gegeben sind. Demnach hat  $[Mo_0]$  die Richtung dieser Rormalen, während die Ebene von  $[Mo_0]$  der Tangentialebene parallel ist.

Fällt man von dem Massenmittelpunkte ein Lot (1) auf die Tangentials ebene, so ist dieses bestimmt durch

$$l = \frac{C^2 \varphi}{r} \cdot \frac{1}{Mo_0},$$

d. h. man hat

$$Mo_0 = \frac{C^2 \varphi}{r l}$$
.

Beachtet man noch, daß [r] und die Tangentialebene in P einander konjugiert sind, so gelangt man also zu dem Ergebnisse: Die Ebene des Momentes  $[Mo_0]$  ist parallel zu der Mittelebene des Centralellip=

foides, welche jur Richtung ber gegebenen Drehungsachfe tonjugiert ift.

Trägt man im Massenmittelpunkte ben Bektor  $[\varphi]$  ein, so ist die Richtung von  $[Mo_0]$  durch das Lot vom Massenmittelpunkte auf die Tangentialebene im Schnittpunkte des Ellipsoides mit  $[\varphi]$  bestimmt. Der Wert des Momentes  $[Mo_0]$  ist proportional zu der gegebenen Winkelgeschwindigkeit  $(\varphi)$  und umgekehrt proportional zu dem Produkte aus dem Abstande (l) des Massenmittelpunktes von jener Tangentialebene und dem Abstande (r) des Massenmittels punktes von dem Berührungspunkte.

Soll die gegebene Drehungsachse dauernd Drehungsachse sein, so muß  $[Mo_0]$  die Richtung der gegebenen Achse haben, d. h. der im Massemittels punkte eingetragene Bektor  $[\varphi]$  muß Rormale des Centralellipsoides sein, so daß die gegebene Drehungsachse eine Hauptachse des Ellipsoides ist. Nennt man den äußeren Borgang, welcher der Erzeugung einer Beswegungsgröße entspricht, einen Stoß, so kann man den Kern der ganzen Betrachtung auch so ausdrücken: Ein Stoß muß durch den Massensmittelpunkt gehen, wenn eine Berschiedung entstehen soll; ein Stoßpaar (entsprechend einem Krästepaare) muß senkrecht zu einer Hauptachse liegen, wenn die Achse der Drehung auf seiner Ebene senkrecht stehen soll.

Denkt man sich Kräfte aus unendlich=kleinen Stößen, welche den einzelnen aufeinander folgenden Zeitelementen entsprechen, zusammengesetzt und behnt man diese Anschauung auch auf Kräftepaare aus, so sieht man, daß Entsprechendes auch für Kräfte und Kräftepaare gilt.

102. Allgemeine Sätze über die Bewegung eines materiellen Systems. Für die weitere Untersuchung der Bewegungen eines starren Körpers sind noch einige Säze von Bedeutung, die überhaupt für materielle Systeme gelten, also auch im besondern für Systeme starrer Körper.

Da nämlich nach dem Principe der Paarwirkung die inneren Kräfte jedes materiellen Systems in jedem Zeitpunkte im Gleichgewichte stehen, so heben sich diese in jedem Zeitpunkte auf, mag das System ein starrer Körper sein oder nicht.

Da das System der inneren Kräfte im besondern aus Paaren von Gegenkräften besteht, so steht es übrigens nicht bloß im Gleichgewichte, wenn jede seiner Kräfte an dem Punkt wirkt, an dem sie thatsächlich zur Geltung kommt, sondern auch dann, wenn man alle Kräfte des Systems als Beketoren an einen Bunkt versetzt denkt.

Dieser San, bessen Berallgemeinerung leicht zu übersehen ist, latt sich natürlich nicht umkehren.

Solange man die Betrachtung auf einen bestimmten Zeitpunkt beschränkt, ift also die besondere Art der Berbindung der Atome zu Körpern ohne Einssluß auf die Betrachtung. Man giebt dieser Einsicht wohl auch den Ausdruck, daß man sich jedes materielle System für einen Augenblick erstarrt denken und nun auf dieses starre System die Gesetze starrer Körper anwenden darf.

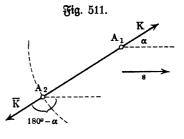
Sobalb man aber die Betrachtung auf ein Zeitelement ausdehnt oder auf eine endliche Zeitdauer, wird die besondere Art der Berbindung der Atome zu Körpern von großem Einflusse.

Dies tritt 3. B. bei der Berechnung der Arbeit ein, in welcher die Betrachtung zum mindesten auf ein Zeitelement ausgedehnt werden muß. In diesem Falle verschwindet die Arbeit der inneren Kräfte, obwohl diese für jeden Zeitpunkt in Paare von Gegenkräften zerfallen, im allgemeinen durchaus nicht für ein Zeitelement, weil sich in diesem sowohl die Angriffspunkte jedes Paares gegeneinander verschieben können, als auch Anderungen nach Wert und Richtung eintreten können.

Das Berschwinden der Arbeit der inneren Krafte ift also an besondere Bedingungen über den Bau des Systems gebunden, nur für einen starren Körper verschwindet sie stets.

Betrachtet man nämlich zwei Punkte  $A_1$  und  $A_2$  eines starren Körpers bei irgend einer Bewegung desselben, so kann man diese Bewegung darstellen

als eine, auf  $A_1$  bezogene Berschiebung und als eine Drehung um eine durch  $A_1$  gehende Achse. Da sich die Länge  $A_1A_2=l$  nicht ändert, so ist die Arbeit von veränderlichen Gegenkräften in  $A_1$  und  $A_2$  für eine Berschiebung Kull, weil sie, wie Fig. 511 zeigt, stets als  $Ks[\cos\alpha+\cos(180^\circ-\alpha)]$  erscheint. Ebenso ist sie sür die Drehung Kull, weil [K] stets durch  $A_1$  geht und  $\overline{K}$  stets senkrecht zu seiner Bahn steht.



Diese Betrachtung gilt für je zwei Puntte des starren Körpers, falls man dessen Bewegung, immer dem gewählten Punttpaare entsprechend, als Berschiebung und Drehung darstellt.

Im solgenden sollen nun vier Sate abgeleitet werden, bei welchen die Eigenart der inneren Kräfte eines beliebigen materiellen Systems (als Gegensträfte) eine Rolle spielt.

Borher aber muß noch darauf aufmerksam gemacht werden, daß auch das Princip von d'Alembert, welches im § 66 abgeleitet wurde, ganz allsgemein für materielle Systeme gilt, da bei seiner Ableitung nur vorauszgesett wurde, daß die inneren Kräfte im Gleichgewichte stehen.

Dieses Princip sagt aus, daß die Effektivkräfte, welche aus der Bewegung berechnet werden mussen, und die äußeren, das materielle System
angreisenden Kräfte, stets gleichwertig sind in Bezug auf die Bildung
einer Resultante und eines Kräftepaares.

Ersett man die Kräste bes einen Systems durch ihre Gegenkräfte, so steht dieses System der Gegenkräfte natürlich mit dem anderen Systeme im Gleichgewichte, so daß auf dieses zusammengesetze System alle Säge des Gleichgewichtes angewandt werden können, unter anderem auch das Princip der virtuellen Verrückungen (vergl. S. 482).

Es zeigt sich hier wieder, daß der Kernpunkt des Principes von d'Alembert die Anerkennung der Thatsache ist, daß statische Kraft nichts anderes ist als ge-

hemmte kinetische Kraft bezw. daß kinetische Kraft nichts anderes ist als entwickelte oder frei gewordene statische Kraft, d. h. es weist hin auf die Gleichwertigkeit kinetischer und statischer Kräfte (vergl. S. 10 u. s.).

1. Der Massenmittelpunkt als kinetisches Centrum. Die Gleischungen Nr. 66), welche zur Bestimmung der Koordinaten des Massenmittelspunktes dienen, lassen sich auch bei einem in Bewegung besindlichen Körper in jedem Zeitpunkte in Bezug auf die augenblickliche Stellung des Körpers anwenden.

Bur Zeit t mögen die Koordinaten der einzelnen materiellen Punkte durch  $x_p$ ,  $y_p$ ,  $z_p$  und die des Schwerpunktes durch x, y, z bezeichnet werden, zur Zeit  $t'=t-\tau$  bezw. durch  $x_p'$ ,  $y_p'$ ,  $z_p'$  und x', y', z'.

In Bezug auf die YZ-Chene z. B. gelten dann für die Zeitpunkte t' und t bezw. die Gleichungen

$$\mu_1 x'_1 + \mu_2 x'_2 + \cdots = M \cdot x' \mu_1 x_1 + \mu_2 x_2 + \cdots = M \cdot x.$$

Die Differenz beiber Gleichungen giebt nach Division burch r

$$\mu_1 \frac{x_1 - x_1'}{\tau} + \mu_2 \frac{x_2 - x_2'}{\tau} + \cdots = M \frac{x - x'}{\tau}.$$

Bezeichnet man die Komponenten der Geschwindigkeiten der einzelnen Punkte nach den Achsen zur Zeit t durch  $v_p^{(x)}$ ,  $v_p^{(y)}$ ,  $v_p^{(z)}$  und die des Schwerspunktes durch  $v^{(x)}$ ,  $v^{(y)}$ ,  $v^{(x)}$ , so gilt für  $lim \tau = 0$ 

$$\mu_1 v_1^{(x)} + \mu_2 v_2^{(x)} + \cdots = M \cdot v_2^{(x)} \cdot \cdots \cdot 229$$

Entsprechende Gleichungen gelten in Bezug auf die ZX=Ebene und die XY=Ebene. Fast man die Bewegungsgrößen wieder als Bektoren auf, so sprechen diese Gleichungen den Sax auß: Die (algebraische) Summe der Komponenten der Bewegungsgrößen der einzelnen materiellen Punkte nach einer bestimmten Richtung ist gleich der, dieser Richtung entsprechenden Komponente der Bewegungsgröße des Massen mittelpunktes, falls man in diesem die gesamte Masse vereinigt denkt.

Um diese (algebraische) Summe zu bilden, kann man sich die Bewegungs-größen der einzelnen Bunkte als Bektoren an einen Bunkt versetzt denken und sie an diesem wie Kräste behandeln: die Resultante dieser Bektoren liesert die drei Komponenten in Richtung der Achsen, welche bezw.  $M \cdot v^{(x)}$ ,  $M \cdot v^{(y)}$ ,  $M \cdot v^{(y)}$  darstellen.

Verset man also die Bewegungsgrößen der einzelnen Punkte als Bektetoren an einen bestimmten Punkt, zu dem man auch den Massenmittels punkt wählen kann, so giebt ihre geometrische Summe (Resultante) die Beswegungsgröße des Massenmittelpunktes als Bektor.

Betrachtet man die Beziehung der Gleichung Ar. 229) für zwei Zeitspunkte  $t'=t-\tau$  und t, so führt ein Grenzübergang, unter Einführung der Beschleunigungen, weiter zu der Gleichung

$$\mu_1 j_1^{(x)} + \mu_2 j_2^{(x)} + \cdots = M \cdot j_2^{(x)} \cdot \ldots \cdot 230$$

und zu den entsprechenden Gleichungen für die ZX= und die XY=Ebene.

Jetzt stehen auf der linken Seite die Komponenten der Effektivkräfte der einzelnen materiellen Punkte nach den Achsen, auf der rechten Seite die entsprechenden Komponenten der Effektivkraft des Massenmittelpunktes. Da für jeden materiellen Punkt (vergl. S. 233) die Effektivkraft aus der Berseinigung der Resultante  $[A_p]$  der an ihm wirkenden äußeren Kräfte und der Resultante  $[J_p]$  der an ihm wirkenden inneren Kräfte erwächst, so ist

$$\mu_p j_p^{(x)} = A_p^{(x)} + J_p^{(x)},$$

b. h. man hat auch

$$(A_1^{(x)} + A_2^{(x)} + \cdots) + (J_1^{(x)} + J_2^{(x)} + \cdots) = M \cdot j^{(x)}$$

Da sich nun bei jedem Körper die inneren Krafte gegenseitig zerstören, so gilt auch noch

$$A_{i}^{(x)} + A_{i}^{(x)} + \cdots = M \cdot j^{(x)} \cdot \cdots \cdot 231$$

und die entsprechenden Gleichungen für die ZX-Ebene und für die ZY-Ebene.

Demnach spricht Gleichung Nr. 231) ben Sat aus: Die (algebraische) Summe ber Komponenten ber äußeren, an den einzelnen materiellen Punkten angreisenden Kräfte nach einer bestimmten Richtung ist gleich der, dieser Richtung entsprechenden Komponente der Effektivkraft des Massenmittelpunktes.

Um diese (algebraische) Summe zu bilden, kann man sich die äußeren Kräfte der einzelnen Punkte als Bektoren an einen Punkt versett denken und sie an diesem zusammensetzen: die Resultante dieser Kräfte liesert dann drei Komponenten in Richtung der Achsen, welche bezw.  $M \cdot j^{(x)}$ ,  $M \cdot j^{(y)}$ ,  $M \cdot j^{(y)}$  darstellen.

Bersett man also die äußeren Kräste der einzelnen Punkte als Bektoren an einen bestimmten Punkt, zu dem man auch den Massenmittelpunkt wählen kann, so giebt ihre geometrische Summe (Resultante) die Effektivkrast M.[j] des Massenmittelpunktes, d. h. die Beschleunigung des Massenmittelspunktes ist stekk so gebildet, als wenn die äußeren Kräste der einszelnen materiellen Punkte an ihm wirkten.

Hiermit sind die Sage, in benen der Massenmittelpunkt bei Berschies bungen starrer Körper als dynamisches Centrum auftrat, sehr erweitert.

Benutt man den Massenmittelpunkt als Zurückschrungspunkt für das System der Bewegungsgrößen und für das System der äußeren Kräfte, welche den Körper angreisen, so bestimmen deren Resultanten die Bewegung des Massenmittelpunktes, während die resultierenden Paare die Schwenkung um den Massenmittelpunkt bestimmen.

Man zerlegt infolgedessen bei kinetischen Betrachtungen die Bewegung eines Körpers meist in die Bewegung seines Massenmittelpunktes und in die Schwenkung um diesen.

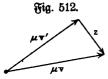
2. Die Bewegungsgröße und der Kraftantrieb. Die Bewegung bes Massenmittelpunktes eines materiellen Systems ist durch die Betrachstungen der Kr. 1 bestimmt, er bewegt sich so, als wenn die Bewegungszgrößen der einzelnen materiellen Punkte und die, an diesen wirkenden äußeren Krafte an ihm aufträten. Damit ist die Möglickleit gegeben, die Formeln

für die Bewegung eines materiellen Punktes auf die Bewegung des Massenmittelpunktes anzuwenden. Unter diesen hat die Formel sür die Beziehung zwischen der Bewegungsgröße und dem Kraftantrieb nicht bloß für die Bewegung des Massenmittelpunktes, sondern auch für die Bewegung des ganzen Systems Bedeutung.

Jene Beziehung, bei welcher nur die Werte der Bewegungsgröße und des Antriebes der tangentialen Kraftkomponente berücksichtigt wurden, lautete (vergl. S. 247): Die Änderung der Bewegungsgröße ist gleich dem ent=

sprechenden tangentialen Kraftantriebe.

Sie läßt sich erweitern, wenn man die Bewegungsgröße als Bektor aufsfaßt, wobei auch der Kraftantrieb als Bektor erscheint. Stellen nämlich in Fig. 512 die Bektoren  $[\mu v']$  und  $[\mu v]$  die Bewegungsgröße eines materiellen Punktes bezw. zur Zeit  $t'=t-\tau$  und zur Zeit t dar, so ist der Bektor [x] der entsprechende Kraftantrieb für  $\lim \tau=0$ , weil für  $\mu=1$  die Be-



giehung  $\lim \left\lfloor \frac{z}{\tau} \right\rfloor = [j_G]$  besteht. Dehnt man die Bestrachtung der Fig. 512 auf eine Reihe von Zeitelementen aus, so vereinigen sich die Krastantriebe [z] durch geosmetrische Addition, d. h. es gilt: Die Anderung der Bewegungsgröße als Bektor ist gleich dem ents

Projiziert man Fig. 512 auf irgend eine Achse, so treten statt  $[\mu v']$ ,  $[\mu v]$  und [x] deren Komponenten in Richtung dieser Achse auf, b. h. es gilt: Die Anderung der Bewegungsgröße in Richtung irgend einer Achse ist aleich dem entsprechenden Kraftantriebe.

fprechenden Rraftantriebe als Bettor.

Ift der betrachtete Punkt der Massenmittelpunkt eines materiellen Systems, so ist die Kraft der Bewegung die Resultante A aus den äußeren, an den Massenmittelpunkt versetzen Kräften des Systems. Bezeichnet man deren Komponente nach irgend einer Achse, die wir als X=Achse bezeichnen wollen, durch  $A^{(x)}$ , so ist der Krastantried in Richtung der Achse seit die Zeit konstant ist, sonst durch X der Krastantried die Komponenten der Geschwindigkeiten des Massenmittelpunktes nach jener Achse zur Zeit x und zur Zeit x des Massenmittelpunktes nach jener Achse zur Zeit x und zur Zeit x des Massenmittelpunktes nach jener Achse zur Zeit x und zur Zeit x

 $Mv^{(x)} - Mv_0^{(x)} = \Sigma A^{(x)} \cdot \tau \cdot \ldots \cdot 232$ 

Da  $Mv^{(x)}$  nach Mr. 1 barftellbar ist als  $\mu_1v_1^{(x)}+\mu_2v_2^{(x)}+\cdots$ , so läßt sich die Formel Mr. 232) solgendermaßen in Worte sassen: Die Anderung der (algebraischen) Summe der Komponenten der Bewegungsgrößen der einzelnen materiellen Punkte nach einer bestimmten Richtung ist gleich dem, dieser Richtung entsprechenden Antriebe der Resultante der, an den Massenmittelpunkt versetzen äußeren Kräfte.

Man darf hier nicht von der Anderung der Bewegungsgröße des Systems sprechen, weil die Bewegungsgrößen in den einzelnen Punkten als Bektoren haften, während sie für die Berechnung der Komponentensummen an einen Punkt, d. B. an den Massenmittelpunkt, versetzt erscheinen.

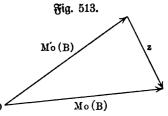
Man kann dem abgeleiteten Sage auch die folgende Beranschaulichung geben. Projiziert man ein materielles System auf eine Achse, indem man der Projektion eines Punktes von der Masse  $\mu$  gleichfalls die Masse  $\mu$  giebt (vergl. S. 247), so gilt für die geradlinige Bewegung des projizierten Systems: Die (algebraische) Summe der Bewegungsgrößen der einzelnen Punkte ist gleich dem Antriebe der Resultante der, an den Massenmittelpunkt versetzen äußeren Kräste.

Für ben Sonderfall, daß teine außeren Krafte wirten, hat die (algebraische) Summe der Komponenten der Bewegungsgrößen der einzelnen materiellen Buntte nach einer bestimmten Richtung den Wert Null.

3. Das Moment ber Bewegungsgröße und ber Antrieb bes Kraftmomentes. Bei ber Zurückführung eines Kräftespstems auf eine Resultante und auf ein Paar für einen bestimmten Zurückführungspunkt O, konnte die Resultante so bestimmt werden, als wenn alle Kräfte an dem Punkte O in Wirkung wären, während bei der Bestimmung des Paares jede Kraft an ihrem thatsächlichen Angriffspunkte betrachtet werden mußte.

Die Sätze Nr. 1 und Nr. 2 entsprechen jener Resultantenbestimmung, sowohl in Bezug auf die Bewegungsgröße als Bektor, als auch in Bezug auf die Kraft als Bektor.

Jett soll noch ein äußerst wichtiger Sat abgeleitet werden, welcher der Bestimmung des resultierenden Paares entspricht, insofern als die Bewegungsgröße jedes materiellen O



Punktes dabei durchaus als ein, an ihm haftender Bektor angesehen und Gleiches auch für die auftretenden Kräfte vorausgesetzt wird.

Behandelt man das System der als Bektoren dargestellten Bewegungs-größen wie ein System von Kräften, so entspricht dem Achsenmomente des resultierenden Kräftepaares ein Bektor, welcher das Moment der Bewegungsgröße des Systems als Richtungsgröße darstellt  $^1$ ) — für den Sondersfall eines starren Körpers ist er bereits als [Mo(B)] in  $\S$  101 verwendet worden  $^2$ ).

Bildet man nun für ein beliebiges materielles System in den Zeitzunkten  $t'=t-\tau$  und t die Momente der Bewegungsgröße des Systems, welche bezw. mit [Mo'(B)] und [Mo(B)] bezeichnet werden mögen, so stellt [s] in Fig. 513 den Zusat dar, welcher für die Überführung von [Mo'(B)] in [Mo(B)] innerhalb der Zeit  $\tau$  erforderlich ist. Wan wird  $\frac{s}{\tau}$  als die mittlere Erzeugungsgeschwindigkeit des Momentes für die Zeit  $\tau$  bezeichnen können, um serner demgemäß die Erzeugungsgeschwindigkeit selbst sür  $lim\tau=0$  zu bilden.

<sup>1)</sup> In ihrer "Theorie des Rreifels" bezeichnen ihn die herren Klein und Sommerfelb als "Impulsvettor".

<sup>2)</sup> Bergl. dazu die Anmertung auf S. 688.

Es liegt nahe, zu vermuten, daß diese Erzeugungsgeschwindigkeit in enger Beziehung zu dem Momente der wirkenden Kräfte steht.

Um biese Bermutung zu prüfen, wollen wir zunächst voraussetzen, daß

fich alle Puntte bes materiellen Systems in einer Ebene befinden.

Bezeichnet man für eine ebene Bewegung die Geschwindigkeiten eines Punktes zur Zeit  $t'=t-\tau$  und zur Zeit t bezw. mit [v'] und [v], die Lote auf diese Geschwindigkeiten (Arme) von irgend einem Punkte O der Ebene aus bezw. mit p' und p, die Beschleunigung zur Zeit t mit  $[j_{\theta}]$  und den Arm für O mit q, so gilt gemäß Fig. 65

$$\frac{pv-p'v'}{\tau}=q.j_G+\delta,$$

wobei  $\delta$  eine Korrektur bedeutet, die für  $\lim \tau = 0$  verschwindet.

Durch Multiplikation mit  $\mu$  geht diese Gleichung über in

$$\frac{p(\mu v) - p'(\mu v')}{\tau} = q(\mu j_G) + \mu \delta.$$

Sehört der betrachtete Punkt einem System materieller Punkte an, so entsteht die Effektivkrast  $\mu[j_G]$  durch Zusammensehung aus der Resultante [A] der äußeren Kräfte und der Resultante [J] der inneren Kräfte, deren Arme bezw. a und b sein mögen, d. h. man hat in diesem Falle

$$\frac{p(\mu v) - p'(\mu v')}{\tau} = aA + bJ + \mu \delta.$$

Dabei bedeuten  $p'(\mu v')$  und  $p(\mu v)$  die Momente der Bewegungsgröße bezw. für die Zeitpunkte t —  $\tau$  und t, so daß die linke Seite der Gleichung also die mittlere Erzeugungsgeschwindigkeit dieses Momentes für die Zeit  $\tau$  darstellt.

Für  $\lim \tau = 0$  erhält man, falls man die Erzeugungsgeschwindigsteit des Momentes der Bewegungsgröße mit  $v_{Mo(B)}$  bezeichnet, die Beziehung

$$v_{Mo(B)} = aA + bJ \quad . \quad . \quad . \quad . \quad . \quad 233)$$

Wendet man diese Gleichung auf ein System materieller Punkte an, welche in einer Ebene liegen, so hat die linke Seite der Gleichung zunächst die Gestalt

$$\frac{1}{\tau} [p_1(\mu_1 v_1) + p_2(\mu_2 v_2) + \cdots] - \frac{1}{\tau} [p'_1(\mu'_1 v'_1) + p'_2(\mu'_2 v'_2) + \cdots].$$

In jeder Klammer steht die (algebraische) Summe der Momente der Bewegungsgrößen der einzelnen Punkte, welche kurz als das Moment der Bewegungsgröße für das System bezeichnet werden mag, und zwar bezw. für die Zeitpunkte t und  $t-\tau$ .

Beim Grenzübergange bildet sich also für das System die Ersgeugungsgeschwindigkeit des Momentes, welche mit  $V_{M_0(B)}$  bezeichnet werden mag, d. h. man hat die Beziehung

$$V_{Mo(B)} = \Sigma a_p A_p + \Sigma b_p J_p.$$

Muf ber rechten Seite steht die Momentensumme der außeren Rrafte,

vermehrt um die Momentensumme der inneren Kräfte. Da letztere im Gleichgewichte stehen, so ist ihre Momentensumme Null, d. h. man hat

Für ein ebenes System hat die Größe  $V_{Mo(B)}$  gemäß den Betrachtungen von Fig. 65 noch eine weitere Bedeutung, da pv=2V und q.  $j_G=2J$  ist, salls man durch V und J bezw. Flächengeschwindigkeit und Flächens beschleunigung bezeichnet. Bildet man noch  $\mu V$  und  $\mu J$  und nennt man diese Größen bezw. Massenschlet man noch  $\mu V$  und  $\mu J$  und nennt man diese Größen bezw. Massenschlet und Kassenschlet und Massenschlet und Massenschletzund und M

Die Gleichung Nr. 234) stellt nun für ebene Systeme den Sat vom Momente der Bewegungsgröße dar, welcher, namentlich in gewissen Sonderfällen, auch als Flächensatz bezeichnet werden kann. Er lautet in Worten: Die Erzeugungsgeschwindigkeit des Momentes der Beswegungsgröße, welche zugleich die doppelte Massenstächens beschleunigung darstellt, ist in jedem Zeitpunkte gleich dem Mosmente der äußeren Kräfte.

Der gegebene Beweis gilt zunächst für ein System von abzählbaren Atomen, b. h. für ein Molekul, mahrend seine Ausbehnung auf unendlich viele Atome noch die, bereits des öfteren angewandten weiteren Betrachtungen erfordert.

Um ben Sat auf räumliche materielle Syfteme auszubehnen, braucht man nur das betrachtete ebene Syftem als Projektion eines räumlichen Syftems aufzufassen; man mut dabei wieder (vergl. S. 247) der Projektion eines Punktes von der Masse  $\mu$  gleichfalls die Masse  $\mu$  gleichen und außerdem den Punkt O, welcher sür die Ebene als Drehpunkt gewählt war, als Projektion eine Achse ansehen, die auf der Ebene senk-recht steht.

Projiziert man ein räumliches materielles System auf die drei Ebenen eines (rechtwinkeligen) Koordinatenkreuzes vom Ansangspunkte O, so liesern die Momente der Bewegungsgröße in den Projektionsebenen die Komponenten des Bektors, welcher das Moment der Bewegungsgröße des Systems für O als Zurücksührungspunkt darstellt, ebenso wie die Krastmomente in den Projektionsebenen die Komponenten des Bektors liesern, welcher das Moment des Systems der wirkenden Kräste für O als Zurücksührungspunkt darstellt.

Man kann dem abgeleiteten Sate, der für einen bestimmten Zeitpunkt gilt, auch leicht einen entsprechenden, für eine endliche Zeit geltenden Satzur Seite stellen, gemäß den Betrachtungen aus S. 69 u. s., salls man den Begriff des Antriedes einer Kraft auf ein Kraftmoment Mo ausdehnt und darunter  $\tau$ . [Mo] bezw.  $\Sigma \tau$ . [Mo] versteht. Man erhält dann ohne weiteres die Beziehung: Die Anderung des Womentes der Bewegungsgröße innerhalb einer endlichen Zeit stimmt überein mit dem entsprechens den Antriebe des Womentes der Aräfte.

Die Bedeutung des abgeleiteten Sates besteht darin, daß er eine Bersallgemeinerung der bekannten Formel  $\iota = \frac{Mo}{\Im r}$  darstellt.

Sind die Winkelgeschwindigkeiten bei der Drehung um eine feste Achse für  $t'=t-\tau$  und t bezw.  $\varphi'$  und  $\varphi$ , so gilt für die Bestimmung der Besschleunigung  $\iota$  der Ansag

$$\lim \left\lceil \frac{\varphi - \varphi'}{\tau} \right\rceil = \iota.$$

Für einen Punkt im Abstande r von der Drehungsachse sind die entssprechenden Geschwindigkeiten bezw.  $v'=r\varphi'$  und  $v=r\varphi$ . Wählt man nun die Drehungsachse des Körpers als Achse im Sinne des abgeleiteten Sages, so ist p=p'=r, d. h. man hat hier

$$v_{Mo(B)} = \lim \left[ \frac{\mu r^2 \varphi' - \mu r^2 \varphi}{\tau} \right]_{\tau=0} = \mu r^2 \iota$$

unb

$$V_{Mo(B)} = \Sigma \mu r^2 \iota = \iota \Sigma \mu r^2 = \iota \mathfrak{T} r.$$

Da  $V_{M_0(B)} = \Sigma a_p A_p$  ist, so gelangt man für  $\Sigma a_p A_p = M_0$  zurück zu der Gleichung  $\iota$  . Tr  $= M_0$ .

Für Anwendungen ist es noch zweckmäßig, unter allen Ebenen durch einen Bunkt O die Cbene zu bestimmen, für welche die Projektion eines räumlichen Systems materieller Punkte das größte Moment der Beswegungsgröße liefert.

Um diese Ebene zu bestimmen, betrachten wir zunächst die Momente eines Bektors [AB] für Achsen, die durch einen Bunkt O gehen, gemäß der ursprünglich (vergl. S. 316) für das Moment einer Kraft in Bezug auf eine Achse gegebenen Erklärung. Unter diesen Momenten entspricht offenbar das größte der Normalen derjenigen Ebene durch O, welche den Bektor in sich ausnimmt, und zwar wird der Wert dieses Maximalmomentes dargestellt burch die doppelte Fläche F des Dreiecks OAB, d. h. durch 2 F. Bildet eine andere Ebene durch O mit der Ebene des Maximalmomentes den Winkel a, so ist das Moment für ihre Normale 2 Fcos α. Trägt man auf den Nor= malen beider Ebenen, welche den Winkel a bilden, die Richtungsstrecken auf, welche den Normalen entsprechen, so entsteht die zweite (2 F. cos a) durch Projektion der ersten (2 F). Denkt man also auf den Normalen aller Ebenen burch O die Richtungsstrecke der zugehörigen Momente von O aus aufgetragen, so bilden deren freie Endpunkte eine Rugel vom Durchmesser 2 F, für welche die Ebene durch O und [AB] Tangentialebene ist. Rehrt man den Sinn bes Bektors [AB] um, so erhalt man eine zweite Kugel, welche bezw. auf der anderen Seite jener Ebene liegt.

Bilbet man nun in einem bestimmten Zeitpunkte sür einen bestimmten Punkt O als Zurücksührungspunkt das Moment der Bewegungsgröße eines materiellen Systems, dargestellt durch einen Bektor, so ist die Normalebene dieses Bektors durch O unter allen Ebenen durch O die Ebene des Maximalswertes jenes Momentes, d. h. unter den Projektionen des materiellen Systems auf die Ebenen durch O hat für O als Drehpunkt die Projektion

auf jene Ebene das größte Moment der Bewegungsgröße. Da aber das Moment der Bewegungsgröße der Massen-Flächengeschwindigkeit proportional ist, so ist auch diese für jene Ebene ein Maximum, d. h. in einem Zeitzelemente, welches dem betrachteten Zeitpunkte entspricht, ist die erzeugte Massenstäte für jene Ebene ein Maximum.

Dieses Ergebnis tann man sich baburch veranschaulichen, daß man O mit ben einzelnen Bunkten P des materiellen Spftems verbunden benkt, so daß jeder Bektor OP in einem bestimmten Zeitelemente ein bestimmtes Machenelement w beschreibt, dem das Massen-Nachenelement uw entspricht. Unter den Projektionen der Gesamtheit dieser Massen-Rlachenelemente auf die Ebenen durch O ist die Projektion auf jene ausgezeichnete Ebene für das betrachtete Zeitelement ein Maximum. Borausgesetzt ist babei, daß ber Sinn ber Flächenerzeugung für jeben projizierten Punkt, entsprechend ben Momenten, genau beachtet wird, so daß etwa bei einer Erzeugung, welche der Uhrzeigerbewegung entspricht, die Fläche als positiv angesetzt wird, bei der umgefehrten Erzeugung als negativ. Sat im besonbern bas Moment ber äußeren Rrafte fur O ben Wert Rull, mas g. B. eintritt, wenn biefe eine durch O gehende Resultante haben, wie es bei ber Centralbewegung der Kall ist, so hat auch die Erzeugungsgeschwindigkeit des Momentes bezw. die Massen-Flächenbeschleunigung den Wert Null. In diesem Falle ist das Moment der Bewegungsgröße, das zugleich die Massen-Rlachengeschwindigkeit darstellt, für jede bestimmte Ebene durch O eine Konstante, d. h. die Massen= fläche selbst mächst proportional zur Zeit. In diesem Falle wechselt bie oben bestimmte Maximalebene burch O nicht von Zeitpunkt zu Zeitpunkt ihre Lage, da ja jest der Bektor, welcher das Moment der Bewegungsgröße darftellt, unveränderlich ift, fie beharrt vielmehr durchaus im Raume, weshalb fie bie unveranderliche Ebene des materiellen Syftems (nach Laplace) für den Bunkt O genannt wird.

Steht bas System der äußeren Kräfte im Gleichgewichte, so gilt die für O durchgeführte Betrachtung für jeden Punkt des Raumes, d. h. für jeden bestimmten Punkt des Raumes als Drehpunkt giebt es ein bestimmtes konstantes Moment der Bewegungsgröße und eine bestimmte unveränderliche Ebene.

Wählt man verschiedene Punkte des Raumes als Drehpunkte, so gelangt man im allgemeinen für das Moment der Bewegungsgröße zu verschiedenen Ergebnissen, so daß auch die Lage der unveränderlichen Ebene im allgemeinen von Bunkt zu Bunkt wechselt.

Ruht der Massenmittelpunkt des Systems, so ist dieser Bechsel ausgeschlossen, d. h. in diesem Falle giebt es eine Richtung im Raume, deren Normalebenen sämtlich für jeden ihrer Punkte die Rolle einer uns peränderlichen Chene spielen.

Dasselbe ist für die Relativbewegung gegen den Massenmittelpunkt ber Fall, falls sich dieser in Urbewegung befindet.

Wählt man nämlich zwei Punkte O und O' als Drehpunkte und legt burch sie parallele Kreuze, so daß für irgend einen Punkt des Systems x = x' + a, y = y' + b, z = z' + c gilt, so ist z. B. die Komponente

bes Momentes für die Z=Achse des ersten Kreuzes  $M_s = \sum \mu (xv_y - yv_x)$  und für die des zweiten Kreuzes  $M_s' = \sum \mu (x'v_y' - y'v_x')$ .

Da x=x'+a und y=y'+b ist, so ist  $v_x=v_x'$  und  $v_y=v_y'$ , b. h. man hat

 $xv_y - yv_z = x'v_y' - y'v_x' + av_y - bv_x$ 

und demnach

$$M_s = M_s' + a\Sigma\mu v_y - b\Sigma\mu v_x.$$

Ist der Massenmittelpunkt in Ruhe, so ist seine Bewegungsgröße Kull, d. h.  $\Sigma \mu v_x$  und  $\Sigma \mu v_y$  verschwinden und man hat  $M_s = M_s'$  u. s. v. Ist der Massenmittelpunkt in Urbewegung, so ist seine Bewegungsgröße konstant, d. h.  $\Sigma \mu v_x$  und  $\Sigma \mu v_y$  sind Konstanten.

Man nennt den Sag über das Moment der Bewegungsgröße in dem besonderen Falle, in welchem das Moment der äußeren Kräfte verschwindet, wohl auch den "Sag von der Erhaltung der Flächen", weil hier in der Ebene, für welche die Betrachtung gilt, in gleichen Zeiten gleiche Massen=flächen beschrieben werden.

4. Energie und Arbeit. Die Erweiterung bes Sates über Energie und Arbeit führt, gemäß ben im Eingange gemachten Bemerkungen, zu einem wesentlich anderen Ergebnisse.

Für die Bewegung eines materiellen Punktes gilt (vergl. S. 247) der Satz: Die Anderung der Energie ist bei jeder Bewegung gleich der entssprechenden Arbeit.

Gehört der Punkt einem materiellen Systeme an, so ist seine Essettivskraft zusammengesetzt aus der Resultante [A] der äußeren Krast und der Resultante der inneren Krast [J]. Bezeichnen wir die entsprechenden Arbeiten für die Zeit r durch  $\mathfrak{A}_A$  und  $\mathfrak{A}_J$  und die Geschwindigkeiten zur Zeit t-r und t bezw. durch  $\bar{v}$  und v, so gilt demnach

$$\frac{1}{2}\mu v^2 - \frac{1}{2}\mu \bar{v}^2 = \mathfrak{A}_A + \mathfrak{A}_J$$

für die Zeit r von beliebiger Dauer. Wendet man diesen Sat auf die materiellen Bunkte eines Systems an, so erhält man

$$\Sigma_{\frac{1}{2}}\mu_p v_p^2 - \Sigma_{\frac{1}{2}}\mu_p \bar{v}_p^2 = \Sigma \mathfrak{A}_A + \Sigma \mathfrak{A}_J.$$

Nennt man die Summe linker Hand turz die Energie des Systems bezw. zur Zeit  $t-\tau$  und t und bezeichnet man sie dementsprechend durch E und  $\overline{E}$ , so gilt also allgemein:

$$E - \overline{E} = \Sigma \mathfrak{A}_A + \Sigma \mathfrak{A}_J \quad \ldots \quad 235$$

Wird  $\Sigma \mathfrak{A}_J = 0$ , wie es für einen starren Körper stets der Fall ist, so gilt im besondern

$$E - \overline{E} = \Sigma \mathfrak{A}_{A} \ldots 236$$

b. h. die Anderung der Energie für eine bestimmte Zeit ist gleich der, inzwischen von den äußeren Kraften geleisteten Arbeit. Für das Zeitgebiet 0 . . . t lautet die Formel

$$E-E_0=\Sigma \mathfrak{A}_{\bullet}$$

Läßt sich  $\Sigma$  Na darstellen als Differenz zweier Potentialwerte, d. h. als

 $-(U-U_0)$ , wo U der Zeit t und  $U_0$  der Zeit 0 entspricht, so gilt wieder (vergl. S. 252)

$$E + U = E_0 + U_0,$$

b. h. die Summe von Bewegungsenergie und Spannungsenergie ist eine Konstante (Sat von der Erhaltung der Energie).

Für beliebige Körper, bei benen gelegentlich auch  $\Sigma \mathfrak{A}_J = 0$  sein kann, ist die letzte Betrachtung natürlich im allgemeinen nur gültig, falls sich  $\Sigma \mathfrak{A}_A + \Sigma \mathfrak{A}_J$  als  $-(U - U_0)$  darstellen läkt.

103. Allgemeine Charafteriftit der Bewegung eines materiellen Syftems. Während innerhalb der Phoronomie für die Darstellung der freien Bewegung eines starren Körpers die Auswahl des Körperpunktes, dessen Bahn die Leitlinie der Berschiebung bestimmt, durchaus gleichgültig ist, sordern die Betrachtungen der Dynamit, hierzu den Massenmittelspunkt zu wählen (vergl. S. 250), und zwar überhaupt für materielle Systeme. Will man eine möglichst klare Anschauung der freien Bewegung eines materiellen Systems in phoronomischer und in dynamischer Hinch gewinnen, so hat man den Massenmittelpunkt auszuzeichnen und dessen auß Leitlinie für die Berschiedung des Körpers zu betrachten, so daß außerdem nur noch Drehungen um Achsen zu betrachten sind, welche durch den Massen mittelpunkt gehen.

Das System der Bewegungsgrößen, welche einem bestimmten Zeitpunkte entsprechen, giebt, an den Massenmittelpunkt versetzt, dessen augenblickliche Bewegungsgröße an, während das System der äußeren Kräste, an ihn verssetzt, seine Beschleunigung bestimmt. Dabei tritt der Massenmittelpunkt durchs aus als ein materieller Punkt zweiter Art auf, in welchem die Masse Systems vereinigt zu denken ist, so daß damit die Lehre vom materiellen Bunkte unmittelbar auf ihn anwendbar ist.

Für die Beurteilung der Drehungen um den Massenmittelpunkt und der relativen Verrückungen der Atome gegen diesen leistet dann die Beziehung zwischen dem Momente der Bewegungsgröße und dem Momente der Kräfte (Flächensat) ausgezeichnete Dienste.

Auch bie Energie des materiellen Syftems entspricht stets ber ans gegebenen Berlegung ber Bewegung.

Bei solchen Untersuchungen, die sich nicht lediglich auf den Massenmittels punkt beziehen, ist es zweckmäßig, in diesen ein Koordinatenkreuz zu legen und es mit ihm beweglich zu denken.

Bezieht man die Bewegung des Massenmittelpunktes auf ein undewegslich gedachtes Koordinatenkreuz, so kann man das bewegliche Kreuz, dessen Ansangspunkt im Massenmittelpunkte liegt, stets zu dem undeweglichen Kreuze parallel gelagert annehmen, so daß es gegen dieses eine Berschiedung außsführt, für welche die Bahn des Massenmittelpunktes Leitlinie ist.

Außer der Relativbewegung gegen das bewegliche Kreuz kommen dann nur dessen Berschiebungen in Frage, so daß hier die dritte Komponente der Beschleunigung, welche dem Sape von Coriolis entspricht (vergl. § 38), niemals auftritt. Handelt es sich also nicht um eine gleichsörmige Verschiebung mit gerader Führung, bei der ja für die Relativbewegung überhaupt keine besondere Beschleunigung einzusühren ist, so hat man (vergl. § 51) für jeden Punkt des Systems

$$[j_r] \stackrel{\times}{=} [j_\theta] \stackrel{\times}{+} [\bar{j_f}]$$

zu seigen, um bessen Kelativbeschleunigung zu bestimmen. Dabei bedeutet  $[j_{\sigma}]$  die absolute Beschleunigung des Punktes und  $[j_{f}]$  die Gegenbeschleunigung der Führung, d. h. hier die Gegenbeschleunigung des Massenmittelpunktes. Bezeichnet  $[j_{M}]$  die augenblickliche Beschleunigung des Massenmittelpunktes, so ist also in jedem Punkte die Ergänzungskraft  $\mu[j_{M}]$  anzubringen, d. h. alle Ergänzungskräfte bilden in jedem Zeitpunkte ein System von Parallelkräften, bessen Kesultante durch den Massenmittelpunkt geht. Nach Einführung dieser Kräfte darf man die Relativdewegung behandeln, als wenn sie eine absolute Bewegung wäre, also auch unter anderem die oben abgeseiteten Sätze auf sie anwenden.

Die Beziehungen zwischen der absoluten und der relativen Bewegung laffen sich (vergl. S. 144) in der Form

$$x = \xi + x_0$$
,  $y = \eta + y_0$ ,  $z = \zeta + z_0$ 

barstellen, wobei sich x, y, z auf daß seste und  $\xi$ ,  $\eta$ ,  $\zeta$  auf daß bewegliche System beziehen, während  $x_0$ ,  $y_0$ ,  $z_0$  die Koordinaten des Wassenmittels punktes sind.

Für die Berechnung der Bewegungsgröße bezw. des Kraftantriebes für die relative Bewegung gilt zunächst Folgendes. Bezeichnen  $\xi'$  und  $\xi$  die Stellungen eines materiellen Punktes in der X-Richtung bezw. zur Zeit  $t-\tau$  und t, so entsteht die entsprechende Geschwindigkeit  $v_\xi$  durch einen Grenzübergang aus  $\frac{\xi-\xi'}{\tau}$ . Da aber  $\Sigma \mu \xi = 0$  und  $\Sigma \mu \xi' = 0$  ist, weil die X-Achse der Massenmittelpunkt geht, so ist auch  $\Sigma \mu v_\xi = 0$ , d. h. die Bewegungsgröße, bezogen auf das relative System, ist stets Kull. Dasselbe gilt auch sür den Krastantrieb, der sich aus dem Krastantriebe A sür die absolute Bewegung und aus dem Krastantriebe des Systems der Kräste  $\mu[j_M]$  dusammensett. Ersterer ist, da der Massenmittelpunkt dynamisches Centrum ist,  $Mv_{x_0} - Mv_{x_0}$ , falls dessen Geschweichnet werden; setzerer ist aber, salls die Beschleunigung des Schwerpunktes sür die X-Achse mit  $j_{x_0}$  deseichnet wird, durch  $-\Sigma \mu j_{x_0}\tau$  gegeben. Da  $j_{x_0} = \lim_{\tau \to 0} \frac{v_{x_0} - \bar{v}_{x_0}}{\tau}$  ist, so erhält er den Wert  $-Mv_{x_0} + M\bar{v}_{x_0}$ .

Für die Berechnung des Momentes der Bewegungsgröße bezw. des Anstriebes des Kraftmomentes müssen die Kräfte  $\mu[\bar{j}_{M}]$  hinzugefügt werden, als wenn sie äußere Kräfte wären. Da es sich aber meist um Drehungsachsen handelt, welche durch den Massenmittelpunkt gehen und da das System der zugefügten Kräfte in jedem Zeitpunkte eine Kesultante hat, welche durch den Massenmittelpunkt geht, so ist der Zusak meist entbehrlich.

Dasselbe gilt ftets für die Berechnung der relativen Arbeit, da die

Resultante der Erganzungsträfte durch den Massenmittelpunkt geht, welcher ja für die Relativbewegung stets in Rube ift.

Für die weitere Berechnung dienen folgende Betrachtungen:

Das Moment der Bewegungsgröße ist z. B. in Bezug auf die Z=Achse bei der absoluten Bewegung

$$\Sigma \mu (xv_y - yv_x) = M_s$$
.

Da aber  $v_x=v_\xi+v_{x_0}$  ist u. s. w., so ist jedes Glied dieses Ausbruckes darstellbar als

$$(\xi + x_0)(v_{\eta} + v_{y_0}) - (\eta + y_0)(v_{\xi} + v_{x_0})$$

und man hat

$$M_s = \Sigma \mu (\xi v_{\eta} - \eta v_{\xi}) + (x_0 v_{y_0} - y_0 x_{x_0}) \cdot \Sigma \mu + v_{y_0} \Sigma \mu \xi - v_{x_0} \Sigma \mu \eta + x_0 \Sigma \mu v_{\eta} - y_0 \Sigma \mu v_{\xi}.$$

Die letzten vier Glieder verschwinden, da  $\xi$ ,  $\eta$  sich auf den Massenmittels punkt beziehen, so daß man für  $\Sigma \mu = M$  erhält

$$M_z = \sum \mu (\xi v_{\eta} - \eta v_{\xi}) + M(x_0 v_{\eta_0} - y_0 v_{x_0}),$$

b. h. das Moment der Bewegungsgröße im absoluten Systeme ist gleich dem Moment der Bewegungsgröße im relativen Systeme, falls man dieses um das entsprechende Moment des Massenmittels punktes vermehrt.

Rur die Energie gilt ebenso

$$\frac{1}{9}\mu v_x^2 = \frac{1}{9}\mu (v_{\xi} + v_{x_0})^2 = \frac{1}{9}\mu (v_{\xi}^2 + 2v_{\xi}v_{x_0} + v_{x_0}^2)$$

unb

$$\Sigma_{\frac{1}{2}}\mu v_x^2 = \Sigma_{\frac{1}{2}}\mu v_\xi^2 + v_{x_0}\Sigma \mu v_\xi + \frac{1}{2}v_{x_0}^2 \Sigma \mu.$$

Das Mittelglied ist wieder Rull, so daß man für  $\Sigma \mu = M$  erhält

$$\Sigma_{\frac{1}{2}} \mu v_x^2 = \Sigma_{\frac{1}{2}} \mu v_\xi^2 + \frac{1}{2} v_{x_0}^2 M.$$

Bilbet man  $v^2=v_x^4+v_y^2+v_z^2$  und  $w^2=v_\xi^2+v_\eta^2+v_\xi^3$  und auch  $v_{x_0}^4+v_{y_0}^2+v_{x_0}^2=v_0^2$ , so gilt also

$$\Sigma_{\frac{1}{2}}\mu v^2 = \Sigma_{\frac{1}{2}}\mu w^2 + \frac{1}{2}v_0^2 M$$
,

d., h. die Energie im absoluten Systeme ist gleich der Energie im relativen Systeme, falls man diese um die Energie des Massen= mittelpunktes vermehrt.

Ift das materielle System im besondern ein starrer Körper, so ist die Energie der Drehung um die betreffende Achse des Massemmittelpunktes  $\frac{1}{2} \varphi^2 \mathbb{T} r$ , salls  $\varphi$  die entsprechende Winkelgeschwindigkeit und  $\mathbb{T} r$  das entsprechende Trägheitsmoment bezeichnen. Hat die Verschiedung die Geschwindigkeit [c], so ist die gesamte Energie also

Unter die materiellen Systeme, auf welche sich unsere Sage beziehen, gehören auch die Systeme von Körpern, die miteinander verbunden sind.

Handelt es sich im besondern um die absolute oder relative Bewegung solcher Körpersysteme, so muß in Bezug auf die Bers bindungsreaktionen und in Bezug auf die Reibungen stets von Fall Bu Fall überlegt werden, ob die Bedingungen für die inneren Rrafte, welche bei der Ableitung obiger Sage eingeführt murben, erfüllt find ober nicht.

Den die Bezüglichen, beim Principe der virtuellen Berrückungen dargestellten Überlegungen fügen wir hier nur noch hinzu, daß die Reaktionen von sesten Linien und Oberstächen, welche sich relativ bewegen, auf die Bewegung der Körper, zu welchen sie dabei relativ in Ruhe sind, keinen Einsluß haben.

104. Beispiele zu den Entwickelungen der §§ 102 und 103. Wenn alle Punkte eines materiellen Systems, welches nur inneren Kräften unter-worsen ist, für ein Zeitelement in Ruhe sind, so bleibt der Massenmittelpunkt des Systems dauernd in Ruhe, denn er hat in Bezug auf jenes Zeitelement die Ansangsgeschwindigkeit Rull und wird durch keine äußeren Kräfte ansgetrieben.

Die Bewegung bes Systems um seinen Massenmittelpunkt läßt sich bes weiteren solgendermaßen erläutern: Da das Moment der Bewegungsgröße für jeden Punkt als Zurücksührungspunkt in einem Zeitelemente den Wert Null hat, so behält er für jeden Punkt dauernd den Wert Null. Projiziert man das System auf eine beliebige Edene, so ist die Summe der Massensteiten für jeden Punkt dieser Edene als Drehpunkt dauernd Null, d. h. jeder Punkt der Edene wird in jedem Zeitelemente von einem Teile der projizierten Punkte im Sinne des Uhrzeigers umlausen, von einem Teile im umgekehrten Sinne und zwar so, daß obige Beziehung besteht.

Haben die Punkte eines Systems, das nur inneren Kräften untersworsen ist, zur Zeit t eine Bewegung, sür welche das Moment der Beswegungsgröße nicht den Wert Rull hat, so ist der Massenmittelpunkt des Systems entweder dauernd in Ruhe oder er besindet sich in Urbewegung.

Im ersten Falle ist das Moment der Bewegungsgröße für jeden Zurucksführungspunkt ein Bektor von derselben Richtung und demselben Werte, so daß für das ganze System eine unveränderliche Ebene vorhanden ist.

Im zweiten Falle gilt dasselbe, falls man die Bewegung des Systems auf ein Kreuz bezieht, welches im Massenmittelpunkte haftet, d. h. wenn man die Bewegung des Systems betrachtet, relativ zur Bewegung des Massens mittelpunktes.

Treten äußere Kräfte hinzu, welche durch einen Punkt O im Endslichen gehen, so bestimmen diese, parallel mit sich an den Massenmittelpunkt des Systems versetz, im Berein mit dessen Geschwindigkeit dessen Bewegung. Für den Punkt O ist das Moment der Bewegungsgröße eine Konstante, so daß für ihn eine unveränderliche Ebene vorhanden ist.

Rudt O ins Unenbliche, so wird das System durch Parallesträfte angegriffen, deren Moment für jede Achse, die der Richtung der Kräfte paralles ist, verschwindet. Hier ist also das Moment der Bewegungsgröße für jeden bestimmten Punkt eine bestimmte Konstante, solange man die Betrachtung auf Achsen beschränkt, welche den äußeren Kräften paralles sind. Projiziert man das System auf eine Ebene, senkrecht zur Richtung der äußeren Kräfte. so ist das Moment der Bewegungsgröße demnach für jeden Drehpunkt in einer solchen Sdene eine Konstante. Beim Wechsel des Drehpunktes tritt wieder (vergl. S. 705) die Bewegungsgröße des Massenmittelpunktes bestimmend auf. Ist dessen Projektion auf die Sdene in Ruhe, so ändert sich das Moment der Bewegungsgröße in dieser nicht, d. h. dieses Moment ist konstant, salls der Massenmittelpunkt ruht oder sich parallel zu der Richtung der äußeren Kräste bewegt.

Besteht die Bewegungskomponente des Massenmittelpunktes, senkrecht zur Richtung der äußeren Kräfte, in einer Urbewegung, so gilt die Betrachtung auch noch für die gesamte Bewegung, relativ zum Massenmittelpunkte.

Da für alle Körper in der Nähe der Erdoberfläche die gegenseitige Einswirkung mit der Erde nicht vernachlässigt werden kann, so passen sür solche Körper im allgemeinen erst die zuletzt gemachten Annahmen über materielle Systeme, freilich auch dann nur, falls man alle Reibungen, die auftreten,

vernachlässigt.

Beispiele für die zunächst besprochenen einfacheren Annahmen über materielle Systeme lassen sich nur gewinnen, wenn man himmelskörper betrachtet, angenähert auch, wenn man irdische Körper heranzieht, die im Luftraume ober auf dem Wasser schwimmen ober auf magerechten, absolut glatten Stugflächen ruben. Ruht z. B. ein Wagen auf horizontalen Schienen ober ein Schiff auf dem Wasser ober ein Ballon im Luftmeere, so läßt sich der Maffenmittelpunkt nicht durch innere Krafte bewegen. Wirft man Ballast, 2. B. Riegelsteine bei einem damit vollgepackten Wagen, in bestimmter Rich= tung aus, so bewegt sich ber Wagen in entgegengesetzter Richtung, weil ber Massenmittelpunkt ruht. Beim Abseuern eines Geschützes bleibt (abgesehen von den Borgangen an der Zündmasse und dem Bulver) der Massenmittel= punkt von Geschütz und Geschof in Rube, so daß bem Bormartsfliegen des Geschosses der Rudprall des Geschützes entspricht. Entsprechendes tritt bei bem Abbrennen einer Rakete ein, bei welcher die Masse des unten am Mund-Ioche austretenden Zündsages einen Rückstoß des Raketenkörpers nach oben bewirkt.

Projiziert man die Bewegungsgrößen von Geschütz und Geschoß auf die Achse des Rohres, so hat diese Summe vor dem Abseuern den Wert Rull und muß also diesen Wert auch nach dem Abseuern beibehalten, salls man alle Reibungen vernachlässigt. Für den Massenmittelpunkt von Geschütz  $(m_1)$  und Geschöß  $(m_2)$  bleibt also die Gleichung  $m_1v_1+m_2v_2$  bestehen, salls man die Wassen von Zündkörper und Pulverladung vernachlässigt, so daß unter dieser Annahme die der Richtung nach entgegengesetzen Geschwindigseiten  $[v_1]$  und  $[v_2]$  von Geschütz und Geschöß den Wassen umgesehrt proportional sind. That-sächlich ist der Rücksoß für das Geschütz etwas größer.

Handelt es sich um ein Sprenggeschoß, so verfolgt bessen Schwerpunkt auch nach dem Zerspringen seine parabolische Bahn. Erst in dem Augenblide, in dem das erste Sprengstüd aufschlägt, wird durch die Reaktion des Aufschlagens eine äußere Kraft in das System eingeführt, welche auch die

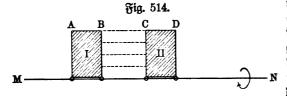
Bahn bes Schwerpunktes beeinflußt.

Solange bas nicht ber Fall ift, gilt für bie Bewegungen ber Spreng-

ftude, relativ zum Schwerpunkte, auch der Sat vom Momente der Beswegungsgröße.

Der Massenmittelpunkt unseres Sonnenspstems muß, solange man das System der äußeren Kräfte, welches durch die Einwirkung der Fixsterne dargestellt wird, vernachlässigen darf, entweder in Ruhe sein oder sich gleichsförmig bewegen. Da die Achsenbrehung der Sonne und die Bewegungen der einzelnen Körper um die Sonne für den Mittelpunkt der Sonne als Zurücksungspunkt Bewegungen gleichen Sinnes darstellen, so ist das Mosment der Bewegungsgröße für das System jedenfalls nicht Null, es ist entsweder an und für sich oder wenigstens, relativ zu dem, im Inneren der Sonne gelegenen Massenmittelpunkte des Systems, eine Konstante. Senkrecht zu dem entsprechenden Bektor liegt die unveränderliche Ebene.

Benn ein Körper des Systems sich infolge Abkühlung zusammenzieht, so wird das Moment der Bewegungsgröße für dessen Mittelpunkt als Zurücks führungspunkt kleiner, so daß also gleichzeitig innerhalb des Systems Bersänderungen auftreten müssen, durch welche dieser Berlust wieder ausgeglichen



wird. Tritt ber Ausgleich an demfelben Körper auf, fo steigert sich bessen Winkelgeschwindigkeit; bei einer Abkühlung der Erde würde –N sich also z. B. die Dauer des Tages vermindern.

Ein starrer Körper kann bem Flächensatz zufolge, salls nur innere Kräfte in Wirkung treten, wie z. B. bei einem Sprenggeschosse, keine Drehung um eine Achse beginnen, weil ber Drehung einzelner Teile eine Gegendrehung anderer Teile entsprechen müßte, welche durch die Starrheit ausgeschlossen ist.

Bei einem System von zwei starren, durch elastische Schnüre verbunsbenen Körpern an einer Achse, wie es Fig. 514 andeutet, ist eine dem Flächenssage entsprechende Bewegung möglich, wenn sich zugleich z. B. I vor die Ebene der Zeichnung und II hinter die Ebene der Zeichnung dreht, wobei sich die Schnüre schraubenartig winden.

Betrachtet man Fig. 514 als das Schema eines fallenden Tieres, für welches I den Borderkörper und II den Hinterkörper, MN den Rücken und ABCD die Linie der Führe darstellen, so würde das Tier die Erde mit den Beinen erreichen können, wenn es sich in dem erläuterten Sinne schraubensartig zu verdrehen imstande wäre.

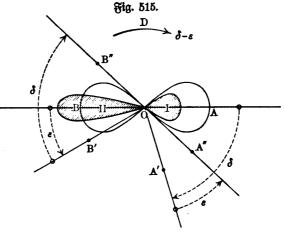
Auf Anregung der Pariser Atademie der Wissenschaften ist seit 1894 die Frage der Umdrehung fallender Tiere studiert i) worden. Kagen, die mit den Beinen nach oben an Schnüren aufgehangen wurden, kamen nach deren Zerstörung beim Fallen in einem dunklen Raume dei wechselnder Fallhöhe stets mit den Füßen auf den Boden. Da hierbei die Möglichkeit eines Abstohes von sesten Körpern ausgeschlossen wurde, so konnte die Bewegung der

<sup>1)</sup> Dabei hat die Aufnahme von Augenblickbildern fehr gute Dienste geleistet.

fallenden Kage nicht mit einer, durch den Abstoß eingeleiteten Drehung bes ginnen, wie man früher angenommen hatte.

Den Borgang der Drehung mag Fig. 515 erläutern, in der I und II zwei miteinander verbundene Körper darstellen, welche dem Borderkörper und dem Hinterkörper eines Tieres entsprechen mögen. Wird bei der Drehung um eine Achse, die in O auf der Ebene der Zeichnung senkrecht steht, I auf den schraffierten Raum zusammengezogen, während zugleich II auf den schraffierten Raum ausgedehnt wird, so beschreibt die Gerade OA von I nach

bem Alachensage einen größeren Winkel als die Gerade OB von II, so daß die Teile I und II nach Ablauf einer ge= miffen Beit bie Stellung A'OB'gegeneinander haben, wobei 🔏 AOA' > X BOB' ist. Wird jest II zusammengezogen und I gedehnt, so geht bei Umkehr des Be= megungssinnes unter übrigens gleichen Um= ständen OB' in die Lage OB'' und OA' in die



Lage OA'' über. Durch beibe Bewegungen ist bemnach die Gerade AOB in die Lage A''OB'' gelangt, d. h. der Körper hat im Sinne des Drehungspfeiles D eine Drehung um  $\delta$  —  $\varepsilon$  vollsührt.

Durch die Aneinanderreihung solcher Doppelbewegungen läßt sich natürs lich eine halbe Umdrehung erzielen.

Ist durch einen Abstoß eine Drehung im Sinne des Pfeiles D eingeleitet, so läßt sich die Winkelgeschwindigkeit durch obiges Bersahren verstärken. Solche Beziehungen zeigt z. B. der salto mortale der Gymnastiker (Anziehen der Arme und Einziehen des Kopses mit gleichzeitigem Streden der Beine).

Vorstehendes erläutert die Drehung der Kape um eine Achse, welche auf der Symmetralebene des Körpers senkrecht steht.

Die Wendung kann aber auch durch eine Drehung der Symmetralebene selbst ersolgen.

Wenn die Raze ihren Schwanz mit großer Geschwindigkeit immer in bemselben Sinne herumdreht, so muß der übrige Körper sich mit geringerer Geschwindigkeit im umgekehrten Sinne um seine Längsachse drehen.

Ein Gymnastiker, der auf einer horizontalen (reibungslos aufgelagerten) Drehscheibe stände, würde diese im Sinne eines Uhrzeigers drehen, wenn er mit einem Sabel oder Stade über seinem Kopfe relativ rasche horizontal geslagerte Kreisbewegungen im umgekehrten Sinne aussührte und sich im übrigen ruhig verhielte.

Entsprechendes gilt für die Wendung eines Schiffes ober eines Ballons.

Mit vorstehendem sind die Möglichkeiten der Drehungen von Körpern unter dem Einstusse innerer Kräfte durchaus nicht erschöpft.

Dreht sich 3. B. ein, in seiner Gondel stehender Luftschiffer rasch um seine Achse, so dreht sich der Ballon im umgekehrten Sinne; dasselbe ist der Fall, wenn er in der Gondel im Kreise umherläuft; statt des eigenen Körpers könnte er auch ein Rad mit senkrechter Achse benutzen.

Entsprechendes gilt für Fahrzeuge auf dem Wasser (geradlinige und treisförmige Bewegung der Mannschaft).

Theorie der Schautel, Einfluß der Meeressströmungen bei gleichem Sinne auf die Drehung der Erde u. s. w.

Die Ergebnisse der Betrachtungen bleiben auch bei Berücksichtigung der Reibung der Körper an Luft und Wasser bestehen, wenn auch in entsprechens der Abschwächung.

Die Erläuterung dieser Borgänge durch Versuche geschieht zweilmäßig an den Modellen von Elektromotoren, wie sie für den Unterricht in der Physik gebräuchlich sind 1).

Innerhalb der Technik ist die Beachtung der vorstehenden allgemeinen Säge namentlich wichtig bei der Bewegung von Maschinenteilen, wie sie bei Lokomotiven (Kompensation an den Triebrädern) und bei Schiffsmaschinen (Schlickschaft uusgleich) vorkommt, wo der entsprechende Rückschaft und das entsprechende Schwanken des Hauptkörpers möglichst vermieden werden muß.

105. Die Schwenkung (Punktdrehung) eines starren Körpers. Der Sat über das Moment der Bewegungsgröße (Flächensat) gestattet nun, die Darstellung einer beliebigen Bewegung eines starren Körpers formell zum Abschlusse zu bringen, da er über die Schwenkung eines Körpers, d. h. die Drehung eines Körpers um wechselnde, durch einen bestimmten Punkt O des Körpers (z. B. dessen Massenmittelpunkt) gehende Achsen, die nötigen Ausschlusse siedlüsse giebt.

Da sich jener Saz aber auf eine unbewegliche Achse (bezw. auf beren Normalebene) bezieht, so muß das, für eine bewegliche Achse berechnete Moment ber Bewegungsgröße, stets für eine unbewegliche Achse umgerechnet werden. Denkt man das Moment als Bektor dargestellt, so hat man also stets den Bektor, welcher der beweglichen Achse entspricht, auf die unbewegliche Achse zu projizieren.

Wir wollen nun zunächst einen starren Körper betrachten, ber sich um einen festen Punkt O bewegen kann, wie es etwa ein Augelgelenk veranschaulicht.

Dreht sich der Körper in den Zeitpunkten t und  $\bar{t}=t+\tau$  bezw. um die Achsen OA und  $O\overline{A}$ , die wir uns im Körper verzeichnet denken wollen, so haben diese Achsen im allgemeinsten Falle nur den Körperpunkt O gesmeinsam.

Berechnet man das Moment der Bewegungsgröße zur Zeit t für die Achse OA und zur Zeit  $t+\tau$  für die Achse  $O\overline{A}$ , um die Erzeugungsgeschwins digkeit des Momentes sestzustellen, so kann man die Gerade ON im Raume.

<sup>1)</sup> Bergl. bagu Mach, Grundlinien ber Lehre von ben Bewegungsempfinbungen.

mit welcher OA zur Zeit t zusammenfällt, als unbewegliche Achse ansehen, muß aber dann das für  $O\overline{A}$  berechnete Woment, da  $O\overline{A}$  zur Zeit  $t+\tau$  mit einer anderen Geraden  $O\overline{N}$  im Raume zusammenfällt, auf jene Uchse ON beziehen. Bezeichnet man die beiden Werte durch Mo(B) und  $\overline{Mo}(B)$  und den Winkel zwischen OA und  $O\overline{A}$  mit  $\alpha$ , so ist also

$$V_{Mo(B)} = lim \left[ \frac{\overline{Mo}(B) \cdot cos \alpha - Mo(B)}{\tau} \right]_{\tau = 0}$$

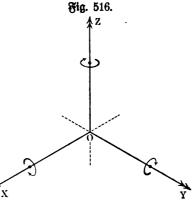
Die Berechnung dieses Ausdruckes wird am einsachsten, wenn man die Momente  $\overline{Mo}(B)$  und Mo(B) als Bektoren auffaßt und sie nach drei Achsen zerlegt, welche im Körper sest sind.

Man muß bann die Stellung dieser Achsen zur Zeit t von der Stellung zur Zeit t+ au unterscheiden, in erster Hinsch sollen sie, OA entsprechend,

OX, OY, OZ heißen, in zweiter Sinficht,  $O\overline{A}$  entsprechend,  $O\overline{X}$ ,  $O\overline{Y}$ ,  $O\overline{Z}$ .

Wir betrachten diese Lagenanderung unter der Boraussetzung, daß r ein Zeitelement ist.

Ist  $\varphi$  die Winkelgeschwindigkeit für die Achse OA zur Zeit t, so geht die zweite Lage des Körpers aus der ersten hervor, indem man das mit OA sest verbundene Kreuz O(XYZ) um OA dreht, und zwar der thatsächlichen Drehung entsprechend, um den Arcus  $\varphi \tau$ . Zerlegt man diese unendlichestleine Drehung in die Drehungen  $\varphi_x \tau$ ,  $\varphi_y \tau$ ,



 $\varphi_s \tau$  bezw. um OX, OY, OZ, so ist die gesuchte Lagenanderung leicht darstellbar.

Wählen wir im Kreuze O(XYZ) diejenigen Halbachsen als positiv, für welche die thatsächliche Drehung um OA lauter positive Drehungen (im Sinne des Uhrzeigers) liefert, so gilt gemäß Fig. 516:

- I. Bei der Drehung um OX als Achse:
  - 1. OX bleibt liegen,
  - 2. OY dreht sich in der YZ=Ebene um  $\varphi_{,x}\tau$  auf die negative Z=Achse au,
  - 3. OZ dreht sich in der YZ= Ebene um  $\varphi_x \tau$  auf die positive Y=Achse  $\chi$ 4.
- II. Bei der Drehung um OY als Achse:
  - 1. OY bleibt liegen,
  - 2. OZ breht sich in der XZ=Ebene um  $\varphi_y \tau$  auf die negative X=Achse zu,
  - 3. OX breht sich in der XZ-Ebene um  $\varphi_y \tau$  auf die positive Z-Achse zu.
- III. Bei der Drehung um OZ als Achse:
  - 1. OZ bleibt liegen,

- 2. OX breht sich in der XY=Chene um  $\varphi_s \tau$  nach der negativen Y=Achse zu,
- 3. OY breht sich in der XY-Ebene um  $\varphi_s \tau$  nach der positiven X-Achse zu.

Die neue Lage des Kreuzes  $O(\overline{X}\overline{Y}\overline{Z})$  ist aus dieser Tabelle unmittelbar abzulesen.

Segen OX ist  $O\overline{X}$  gedreht gemäß II, 3 und III, 2, d. h. die Drehung besteht auß zwei auseinander senkrechten Komponenten  $[\varphi_y \tau]$  und  $[\varphi_x \tau]$ , so daß die gesamte Drehung, deren Lage durch II, 3 und III, 2 ohne weiteres gegeben ist,  $\tau \sqrt{\varphi_y^2 + \varphi_z^2}$  beträgt.

Gegen OX ist  $O\overline{Y}$  gedreht gemäß III, 3, b. h. die Drehung  $\varphi_z\tau$  versmindert den Winkel YOX, der  $\frac{\pi}{2}$  beträgt.

Gegen OX ist  $O\overline{Z}$  gedreht gemäß II, 2, d. h. die Drehung  $\varphi_y\tau$  versgrößert den Winkel ZOX, der  $\frac{\pi}{2}$  beträgt.

Ebenso ergeben sich die (je brei) Drehungen gegen OY und OZ.

Das Woment der Bewegungsgröße Mo(B) für die Achse OA, welches der Winkelgeschwindigkeit  $\varphi$  entspricht, erwächst aus den Womenten für die Achsen OX, OY, OZ solgendermaßen:

Nach  $\S$  101 liefert die  $\varphi_z$  entsprechende Drehung um die Z=Achse die Momente  $M_x=\varphi_z D_y$ ,  $M_y=\varphi_z D_x$ ,  $M_z=-\varphi_z$ . Tr., und Entsprechendes gilt für die anderen beiden Achsen.

Der Bau dieser Ausbrude zeigt, daß es zwedmäßig ist, das Kreuz O(XYZ), welches ja im Körper fest ist, mit den Hauptachsen des Punktes O zusammenfallen zu lassen.

In diesem Falle liefert die  $\varphi_z$  entsprechende Drehung um die Z=Achse nur das eine Moment  $M_s = -\varphi_z$ . Tr<sub>s</sub>, weil die Deviationsmomente  $D_x$  und  $D_y$  dann den Wert Kull haben; dabei bezieht sich das Zeichen von  $M_s$  auf den im § 101 gewählten Drehungssinn, während in unserem Falle zu setzen ist  $M_s = +\varphi_z$ . Tr<sub>s</sub>. Entsprechendes gilt für die X-Achse und für die X-Achse.

Das Moment Mo(B) sett sich also zusammen aus den drei Komponenten  $M_x = \varphi_x$ .  $\operatorname{Tr}_x$ ,  $M_y = \varphi_y$ .  $\operatorname{Tr}_y$ ,  $M_s = \varphi_s$ .  $\operatorname{Tr}_s$ , so daß es stets nach Wert und Lage bestimmt werden kann.

Bezeichnet man die Winkelgeschwindigkeit für die Achse  $O\overline{A}$ , welche der Zeit t+ au entspricht, durch  $\overline{\varphi}$ , so erwächst das Moment  $\overline{Mo}(B)$  ebenso aus den drei Komponenten  $\overline{M}_x=\overline{\varphi}_x$ .  $\operatorname{Tr}_x$ ,  $\overline{M}_y=\overline{\varphi}_y$ .  $\operatorname{Tr}_y$ ,  $\overline{M}_s=\overline{\varphi}_s$ .  $\operatorname{Tr}_s$ .

Da sich die Womente  $\overline{M}_x$ ,  $\overline{M}_y$ ,  $\overline{M}_z$  auf die Achsen  $O\overline{X}$ ,  $O\overline{Y}$ ,  $O\overline{Z}$  beziehen, welche gegen die Achsen OX, OY, OZ um die vorher bestimmten Arcus gedreht sind, so muß nun  $\overline{Mo}(B)$  für das Kreuz O(XYZ) umgerechnet werden.

Diese Umrechnung entspricht der Projektion des auf  $O\overline{A}$  abgetragenen Bektors  $\overline{Mo}(B)$  auf OA bezw. auf die zu OA gehörigen Achsen OX, OY, OZ.

Statt bessen kann man auch die Komponente von  $\overline{Mo}(B)$  nach den Achsen  $O\overline{X}$ ,  $O\overline{Y}$ ,  $O\overline{Z}$  auf OA bezw. auf die zu OA gehörigen Achsen OX, OY, OZ projizieren.

Für die Projektion auf OX erhält man, gemäß der oben aufgestellten Tabelle der Arcus, zunächst

$$\overline{M}_x$$
 .  $\cos{(\tau \sqrt{\varphi_y^2 + \varphi_s^2})} + \overline{M}_y$  .  $\cos{\left(\frac{\pi}{2} - \varphi_s \tau\right)} + \overline{M}_s$  .  $\cos{\left(\frac{\pi}{2} + \varphi_y \tau\right)}$ 

Da die ganze Entwickelung einer ersten Annäherung entspricht, so darf man noch  $\cos(m\tau)=1-\frac{m^3\tau^2}{2}+\cdots$  und  $\sin(m\tau)=m\tau-\frac{m^3\tau^3}{6}+\cdots$  in erster Annäherung einsühren, ohne die einmal gewählte Genauigkeit zu stören.

Man erhält dann für obige Projektion

$$\overline{M}_x$$
. 1 +  $\overline{M}_y$ .  $\varphi_s \tau$  -  $\overline{M}_s$ .  $\varphi_y \tau$ ,

d. h.

$$\overline{\varphi}_x$$
 .  $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x + \overline{\varphi}_y \varphi_z$  ,  $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_y$  .  $\tau - \overline{\varphi}_s \varphi_y$  .  $\mathfrak{T}\mathfrak{r}_z \tau$ .

Entsprechende Werte ergeben sich für die Projektion auf OY und auf OZ. Für die Komponente des Momentes der Bewegungsgröße, welche in die Achs OX fällt, ist demnach die Erzeugungsgeschwindigkeit gegeben als

$$\begin{split} & lim \left[ \frac{(\overline{\varphi}_x \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_x + \overline{\varphi}_y \cdot \varphi_z \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_y \cdot \tau - \overline{\varphi}_z \varphi_y \mathfrak{T} \mathfrak{r}_z \tau) - \varphi_x \mathfrak{T} \mathfrak{r}_x}{\tau} \right]_{\tau = 0} \\ &= \mathfrak{T} \mathfrak{r}_x \cdot lim \left[ \frac{\overline{\varphi}_x - \varphi_x}{\tau} \right]_{\tau = 0} + \overline{\varphi}_y \cdot \varphi_z \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_y - \overline{\varphi}_z \cdot \varphi_y \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_z. \end{split}$$

Bezeichnet man die Winkelbeschleunigung für die Drehung um die Achse OX durch  $\iota_x$  und beachtet man, daß  $\overline{\varphi}_x$  und  $\varphi_x$ ,  $\overline{\varphi}_y$  und  $\varphi_y$ ,  $\overline{\varphi}_s$  und  $\varphi_s$  für  $lim \tau = 0$  übereinstimmen, so erhält man schließlich für die Komponente in der Achse OX

$$\iota_x$$
 .  $\mathfrak{Tr}_x + \varphi_y \varphi_s (\mathfrak{Tr}_y - \mathfrak{Tr}_s)$ .

Bezeichnet man nun die Komponente des Momentes der äußeren Kräfte für die Achse OX, welche mit der einen Hauptachse des Körpers zu= sammenfällt, durch  $M_A^{(x)}$ , so erhält man, unter Beisügung der entsprechens den Gleichungen für die Achsen OY und OZ.

$$\left. egin{aligned} \iota_x \cdot \mathfrak{T}\mathfrak{T}_x + \varphi_y \, \varphi_s (\mathfrak{T}\mathfrak{T}_y - \mathfrak{T}\mathfrak{T}_s) &= M_A^{(x)} \\ \iota_y \cdot \mathfrak{T}\mathfrak{T}_y + \varphi_s \, \varphi_x (\mathfrak{T}\mathfrak{T}_s - \mathfrak{T}\mathfrak{T}_x) &= M_A^{(y)} \\ \iota_s \cdot \mathfrak{T}\mathfrak{T}_s + \varphi_x \, \varphi_y (\mathfrak{T}\mathfrak{T}_x - \mathfrak{T}\mathfrak{T}_y) &= M_A^{(s)} \end{aligned} \right\} \cdot \cdot \cdot \cdot 2399$$

Borstehende Gleichungen werden die Eulerschen Gleichungen genannt. Bestimmt man die Komponenten des Momentes der äußeren Kräfte stets für die augenblickliche Lage der Hauptachsen des Körpers, mit denen das benutte Kreuz O(XYZ) ja zusammenfällt, so gelten die Betrachtungen in jedem Zeitpunkte t für die Zeitsdauer von t bis  $t+\tau$ , d. h. allgemein.

Ift  $\operatorname{Tr}_x=\operatorname{Tr}_y=\operatorname{Tr}_z=\operatorname{Tr}$ , so gehen die Eulerschen Gleichungen über in

$$\iota_x = \frac{M_A^{(x)}}{\mathfrak{Tr}}, \quad \iota_y = \frac{M_A^{(y)}}{\mathfrak{Tr}}, \quad \iota_z = \frac{M_A^{(z)}}{\mathfrak{Tr}}.$$

Man hat also in diesem Kalle, in welchem das Trägheitsellipsoid eine Rugel ist

$$\iota = \frac{M_A}{\Im r},$$

b. h. man tommt gurud zu ber Bleichung, welche für feste Achsen gilt.

If  $\operatorname{Tr}_x = \operatorname{Tr}_y$ , so entspricht die britte der Eulerschen Gleichungen ber Gleichung für feste Achsen.

Haben in diesem Kalle, in welchem das Trägheitsellipsoid ein Dreh= forper mit ber Achse OZ ift, die Momente ber außeren Rrafte ben Wert Rull, so daß also entweder gar keine Kräfte an dem Körper wirken oder nur folde, deren Resultante durch O geht, so vereinfachen sich die Eulerschen Bleichungen bedeutend.

Für  $\mathfrak{T}_x = \mathfrak{T}_v = A$  nehmen sie unter dieser Boraussetzung die Form an

1) 
$$\iota_x A + \varphi_y \varphi_z (A - \mathfrak{T} \mathfrak{r}_z) = 0$$

2) 
$$\iota_y A + \varphi_s \varphi_x (\mathfrak{T} \mathfrak{r}_s - A) = 0$$

3) 
$$\iota_z \mathfrak{Tr}_z = 0$$
.

Aus 3) folgt hier zunächst, daß  $\iota_z=0$  und daß also  $arphi_z$  eine Konstante p ift, b. h. die Wintelgeschwindigkeit für die Z-Achse andert fich nicht.

Sett man  $\frac{A-\mathfrak{Tr}_z}{A}\gamma=m$ , so gehen die Gleichungen Nr. 1) und 2) über in

4) 
$$\iota_x = -m \varphi_y$$

$$5) \ \iota_y = + m \varphi_x.$$

Für  $A>\mathfrak{T}_{r_s}$ , d. h. für ein verlängertes Umdrehungsellipsoid ist m posis tiv, für  $A < \mathfrak{Tr}_s$ , d. h. für ein verkurztes Umdrehungsellipsoid ist m negativ, für  $A = \mathfrak{T}r_s$ , d. h. für eine Rugel als Umdrehungsellipsoid ist m = 0.

Denkt man sich  $\varphi_x$  und  $\varphi_y$  als Funktionen der Zeit t gegeben, so daß  $\varphi_x = \varphi_x(t)$  und  $\varphi_y = \varphi_y(t)$  geschrieben werden kann, so stellen die Ableitungen  $\varphi_x'(t)$  und  $\varphi_y'(t)$  bezw. die Größen  $\iota_x$  und  $\iota_y$  dar, d. h. man hat, entsprechend Nr. 4) und 5)

6) 
$$\varphi'_x = -m \varphi_y$$
,  
7)  $\varphi'_y = +m \varphi_x$ .

Bezeichnet man die Ableitungen von  $\varphi_x'$  und  $\varphi_y'$ , d. h. die sogenannten zweiten Ableitungen von  $\varphi_x$  und  $\varphi_y$  bezw. durch  $\varphi_x^u$  und  $\varphi_y^u$ , so ift auch gemäß Nr. 6) und 7)

8) 
$$\varphi_x'' = -m\varphi_y' = -m^2\varphi_x$$
,  
9)  $\varphi_y'' = +m\varphi_x' = -m^2\varphi_y$ .

9) 
$$\varphi_y'' = + m \varphi_x' = -m^2 \varphi_y$$

Faßt man nun  $arphi_x''$  und  $arphi_x$  bezw. als Beschleunigung und Stellung einer geradlinigen Bewegung auf, so ift für diese die Beschleunigung ber Stellung proportional und zu ihr entgegengesett gerichtet, b. h. wir gelangen au ben Beziehungen, welche die harmonische Schwingung barbot. Dieser entsprechen nach ben früheren Entwickelungen (vergl. S. 172) die Gleichungen

$$s = r \sin(mt)$$
 ober  $s = \bar{r} \cos(mt)$ ,

ober auch, bei einem anderen Anfangspunkte für die Bahlung der Stellung, die Gleichung

$$s = r \sin(mt) + \bar{r} \cos(mt)$$
.

Demnach stellt diese Gleichung auch hier eine Lösung dar, und man hat entsprechend

10) 
$$\varphi_y = a \sin(mt) + b \cos(mt)$$
,  
11)  $\varphi_x = c \sin(mt) + d \cos(mt)$ .

11) 
$$\varphi_x = c \sin(mt) + d \cos(mt)$$

Daß diese Lösung zugleich die allein mögliche ist, läßt sich durch weiter= gehende Betrachtungen zeigen, auf die wir hier verzichten.

Die Winkelgeschwindigkeiten für die X=Achse und für die Y=Achse sind also periodisch = veranderlich und zwar beträgt die Zeit T, welche einer vollen Schwingung entspricht, dem Anwachsen der Arcus mt um  $2\pi$ , d. h. man

hat 
$$m(t+T)=mt+2\pi$$
, so daß  $T=rac{2\pi}{m}$  oder

12) 
$$T = \frac{2\pi}{\gamma} \cdot \frac{A}{A - \mathfrak{T}r_s}$$

iſt.

Trägt man  $\varphi_x$  auf OX von O aus als Bektor auf, so beschreibt bessen Spipe eine harmonische Schwingung von ber Dauer T, und Bleiches gilt für qu.

Trägt man  $\varphi_x$  und  $\varphi_y$  von O aus bezw. auf OX und auf OY auf, so beschreibt die Spitze des Bektors  $[\varphi_x] \stackrel{\times}{+} [\varphi_y]$  demnach eine Ellipse, die im besonderen auch ein Kreis sein kann. Dieser Sonderfall liegt hier vor, wie die weitere Betrachtung zeigt.

Da 
$$m=-rac{\varphi_x'}{\varphi_y}=+rac{\varphi_y'}{\varphi_x}$$
 ist, gemäß Nr. 6) und 7), so gilt auch 13 a)  $\varphi_y\varphi_y'+\varphi_x\varphi_x'=0$ .

Stellt man

 $\varphi'_y = ma\cos(mt) - mb\sin(mt)$  und  $\varphi'_x = mc\cos(mt) - md\sin(mt)$ her und bildet man 13a), so erhalt man

13b) 
$$\frac{a^2-b^2+c^2-d^2}{2} \cdot \sin(2mt) + (ab+cd) \cdot \cos(2mt) = 0.$$

Soll diese Bleichung für jeden Wert von t erfüllt sein, so muß

14) 
$$a^2 - b^2 + c^2 - d^2 = 0$$
 und  $ab + cd = 0$ 

fein.

Wählt man a und b willfürlich, so muß man bemnach  $c=\pm b$  und  $d=\mp a$  segen. Für c=-b und d=+a hat man demnach

15) 
$$\varphi_y = a \sin(mt) + b \cos(mt)$$
,

16) 
$$\varphi_x = -b \sin(mt) + a \cos(mt)$$
.

Es ist zweckmäßig, a und b durch zwei andere Konstanten a und e zu ersegen und zwar folgendermaßen. Es geht

$$\varphi_{y} = a \left[ \sin(mt) + \frac{b}{a} \cos(mt) \right]$$

für  $\frac{b}{a} = tg \, \epsilon$  über in  $\varphi_y = \frac{a}{\cos \epsilon} \cdot \sin(mt + \epsilon)$ .

Ebenso hat man

$$\varphi_x = a \left[ \cos(mt) - \frac{b}{a} \sin(mt) \right] = \frac{a}{\cos \varepsilon} \cdot \cos(mt + \varepsilon).$$

Für  $\frac{a}{\cos s} = \alpha$  ist also

17) 
$$q_y = \alpha \cdot \sin(mt + \epsilon)$$
,

18) 
$$\varphi_x = \alpha \cdot \cos(mt + \varepsilon)$$
.

Hätte man c=+b und d=-a gewählt, so hätte man entsprechende Ergebniffe erhalten.

Die Ellipse, welche dem Bektor  $[\varphi_x] \stackrel{\wedge}{+} [\varphi_y]$  entspricht, ist hier also that-

sachlich ein Kreis, da  $\varphi_y^x+\varphi_x^2=\alpha^2$  ist. Es ist also sowohl  $\varphi_x^2+\varphi_y^2$  als auch  $\varphi_x^2$  tonstant und dem= nach auch  $\varphi^2$ , da  $\varphi^2 = \varphi_x^2 + \varphi_y^2 + \varphi_s^2 = \alpha^2 + \gamma^2$  ist.

Trägt man in O auf ben Achsen bezw.  $\varphi_x$ ,  $\varphi_y$ ,  $\varphi_z$  von O aus ab, so bilbet beren Resultante  $[\varphi]$  mit OZ stets denselben Winkel  $\lambda$ , benn man hat

$$[\varphi_x] \stackrel{\times}{+} [\varphi_y] \stackrel{\simeq}{=} [\alpha]$$
 und  $[\alpha] + [\gamma] \stackrel{\simeq}{=} [\varphi]$ .

Der Bektor [o], welcher zugleich bie augenblidliche Drehungsachse barstellt, beschreibt also um die Achse OZ bei der Bewegung einen Regel, dessen Öffnung  $\lambda$  gegeben ist durch  $tg\lambda = \frac{\alpha}{\alpha}$ .

Die Bewegung des Bektors ist gleichförmig, da der Endpunkt von [a] eine gleichförmige Rreisbewegung vollführt, wie Rr. 17) und 18) zeigen. beren Winkelgeschwindigkeit  $\frac{2\pi}{T} = \gamma \frac{A - \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s}{4}$  ist gemäß Nr. 12).

Der Regel, den  $[\varphi]$  beschreibt, schneidet das Trägheitsellipsoid in lauter gleichen Achsen, so daß Tr für die Drehung einer jeden Achse konstant ist.

Dasselbe liefert auch die Gleichung für die Energie, da diese hier, wo die außeren Kräfte eine durch O gehende Resultante haben, falls sie nicht ganz verschwinden, konstant ist und da man ihr den Wert & \phi^2 Tr geben kann.

Da die Momente der äußeren Kräfte verschwinden, so hat hier das Moment der Bewegungsgröße Mo(B) als Bektor eine feste Stellung im Raume und bemnach ift auch eine unveränderliche Chene vorhanden. Die Romponenten dieses Bettors find hier  $\varphi_x \mathfrak{T} \mathfrak{r}_x = \varphi_x A$ ,  $\varphi_y \mathfrak{T} \mathfrak{r}_y = \varphi_y A$ und  $\varphi_{z} \operatorname{Tr}_{z} = \gamma \operatorname{Tr}_{z}$ , so daß seine Reigung gegen daß Kreuz O(XYZ) bestimmt wird durch die Cosinus

$$\frac{\varphi_x A}{Mo(B)}$$
,  $\frac{\varphi_y A}{Mo(B)}$ ,  $\frac{\gamma \mathfrak{Tr}_s}{Mo(B)}$ .

Geht man von diesem unbeweglichen Bektor aus, auf dem die unveränderliche Ebene senkrecht steht, so ist damit umgekehrt die Lage des Körpers O(XYZ) gegen ihn bestimmt. Da der Cosinus des Winkels zwischen OZ und diesem Bektor konstant ist, so beschreibt die Achse OZ im Raume einen gewöhnlichen Regel, dessen Achse jener Bektor ist.

Der Winkel  $\omega$ , den die augenblickliche Achse der Drehung mit diesem Bektor bildet, ist bestimmt durch

$$\cos \omega = \frac{\varphi_x}{\varphi} \cdot \frac{\varphi_x A}{Mo(B)} + \frac{\varphi_y}{\varphi} \cdot \frac{\varphi_y A}{Mo(B)} + \frac{\gamma}{\varphi} \cdot \frac{\gamma \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s}{Mo(B)}$$

$$= \frac{A(\varphi_x^2 + \varphi_y^2) + \gamma^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s}{\varphi \cdot Mo(B)} = \frac{A\alpha^2 + \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s \gamma^2}{\varphi \cdot Mo(B)},$$

b. h.  $\omega$  ist konstant, so daß auch die augenblickliche Drehungsachse im Raume einen gewöhnlichen Kegel beschreibt, bessen Achse Normale der unveränderlichen Ebene ist. Die ganze Bewegung hat also folgenden Charatter: Der Körper dreht sich gleichsörmig mit der Winkelgeschwindigkeit  $\varphi$  um augenblickliche Drehungsachsen, welche im Körper mit der Winkelgeschwindigkeit  $\gamma$  ·  $\overline{A}$  ·  $\overline{x}_s$  einen Kreiskegel beschreiben, dessen Achse wegungen gleichen Sinnes für  $A > \overline{x}_s$ , d. h. für ein verlängertes und entzgegengeseten Sinnes für  $A < \overline{x}_s$ , d. h. für ein verkürztes Umdrehungsellipsoid als Trägheitsellipsoid. Die augenblickliche Drehungsachse beschreibt im Raume gleichsörmig einen Kreiskegel, dessen Achse auf der unveränderzlichen Ebene senkrecht steht, und ein Gleiches gilt für OZ.

Geht man von der Kegelbewegung aus, die OZ im Raume beschreibt, so hat man aus der Bewegung von OZ und aus einer Drehung des Körpers um OZ auf die Lage der augenblicklichen Drehungsachse in diesem zu schließen.

Bezeichnet man den Winkel zwischen OZ und der Drehungsachse kurz durch  $\not \preceq (Z, D)$ , den Winkel zwischen der Drehungsachse und der Normalen der unveränderlichen Ebene durch  $\not \preceq (D, N)$  und den Winkel zwischen dieser Normalen und OZ durch  $\not \preceq (N, Z)$ , so ist

$$\cos(Z, D) = \frac{\gamma}{\varphi}$$
,  $\cos(D, N) = \frac{A\alpha^2 + \mathfrak{T}r_s\gamma^2}{\varphi \cdot Mo(B)}$ ,  $\cos(N, Z) = \frac{\gamma \mathfrak{T}r_s}{Mo(B)}$ .

Man sieht sosort, daß für  $A > \mathfrak{T}r_s \cos(Z, D) > \cos(N, Z)$  und dems nach  $\angle (Z, D) < \angle (N, Z)$  ist, ebenso, daß sich  $\cos(N, Z) < \cos(D, N)$  und demnach  $\angle (N, Z) > \angle (D, N)$  ergiebt u. s. w.

Durch diese Betrachtung ist es leicht, die Schnitte der betrachteten Kegel in der unveränderlichen Ebene zu zeichnen, und dementsprechend die Beswegung übersichtlich darzustellen, wobei die Fälle  $A > \operatorname{Tr}_s$  und  $A < \operatorname{Tr}_s$  zu scheiden sind.

Man gelangt so zu dem Ergebnisse, daß der Körper sich um OZ gleichsförmig dreht, während OZ einen gewöhnlichen Kegelmantel beschreibt, dessen Achse auf der unveränderlichen Ebene senkrecht steht. Dabei ist die augensblickliche Drehungsachse stets gemeinsame Seite zweier gewöhnlicher Kegel, deren einer im Raume sest ist, während der andere, dem Körper angehörige, auf ihm abrollt. Die Schnitte dieser Kegel in der unveränderlichen Ebene bezw. mit dem Trägheitsellipsoid stellen zwei Kurven dar, deren Abrollen die Bewegung gleichsalls darstellt, salls die unveränderliche Ebene als Berührungssebene des Ellipsoides konstruiert wird.

Schon die Behandlung dieses sehr einfachen Falles zeigt, daß die Auswertung der Eulerschen Gleichungen für bestimmte Aufgaben große Schwierigkeiten darbietet.

Hierzu kommt noch das Bedürfnis, die Bewegung ein für allemal auf ein sestes Koordinatensustem zu beziehen, damit auch die Stellung des Körpers im Raume zu jeder Zeit t dargestellt werden kann.

Euler selbst hat dazu den Schnitt (Knotenlinie) einer Hauptebene des Centralellipsoides mit einer festen Ebene eingeführt und einmal den Winkel dieser beiden Ebenen bezw. ihrer Normalen und dann die Stellung der Knotenlinie zu einer sesten und zu einer beweglichen Achse als Stellungsgrößen genommen.

Um diese Darstellung zu übersehen, legt man am besten durch O ein sestes Kreuz  $O(\Xi HZ)$ , welches dem Kreuze O(XYZ) kongruent ist, so daß beide Systeme Rechtssysteme (oder beide Linkssysteme) sind. Wählt man die Hauptebene YOX des Centralellipsoides als bewegliche Ebene und die entsprechende Ebene  $HO\Xi$  als seste Ebene, so ist deren Schnitt OK die Knotenslinie, deren Winkel  $\eta_1$  und  $\eta_2$  etwa gegen OH und OY gemessen werden müssen, während außerdem noch der Winkel  $\vartheta$  zwischen OZ und OZ benust wird.

Der Sinn der Drehungen, welche durch  $\eta_1$ ,  $\eta_2$  und  $\vartheta$  bestimmt werden, mag folgendermaßen seitgestellt werden: Nachdem eine Haldachse der Knotenslinie willkürlich als positiv bezeichnet worden ist, denken wir uns das bewegsliche System mit dem undeweglichen System zur Deckung gedracht. Dreht man num das bewegliche System um OZ, das mit OZ zusammenfällt, im Sinne des Uhrzeigers, dis die positive Haldachse OY mit der positiven Palbachse der Knotenlinie zusammenfällt, so entsteht der Winkel  $\eta_1$  und zwar in bestimmtem Sinne. Dreht man serner das bewegliche System um die positive Haldachse der Knotenlinie im Sinne des Uhrzeigers, dis die Achse ihre richtige Lage erhält, so entsteht der Winkel  $\vartheta$  und zwar im bestimmten Sinne. Dreht man endlich das bewegliche System um die jezt gegebene Lage der Achse OZ im Sinne der Uhrzeigerbewegung, dis die XY-Sene, welche bereits als Ganzes ihre richtige Stellung hat, in die richtige Uchsenlage OX und OY) gelangt, so entsteht der Winkel  $\eta_2$  und zwar im bestimmten Sinne.

Sind  $\eta_1$ ,  $\vartheta$ ,  $\eta_2$  als Funktionen der Zeit t gegeben, so kann man ihre Werte für einen bestimmten Zeitpunkt berechnen, und dann diesen Werten gemäß durch die eben beschriebenen drei Bewegungen die Lage des beweg-lichen Hauptachsenkreuzes O(XYZ) gegen das seste Kreuz O(ZHZ) sestellen.

Nennt man die Erzeugungsgeschwindigkeiten der Winkel  $\eta_1$ ,  $\vartheta$ ,  $\eta_2$  bezw.  $\eta_1'$ ,  $\vartheta'$ ,  $\eta_2'$ , so findet man durch eine Betrachtung, welche der im Eingange dieses Paragraphen angewandten durchaus entspricht,

$$\phi_x = -\vartheta' \sin \eta_2 + \eta'_1 \cos \eta_2 \sin \vartheta 
\phi_y = +\vartheta' \cos \eta_2 + \eta'_1 \sin \eta_2 \sin \vartheta 
\phi_s = \eta'_2 + \eta'_1 \cos \vartheta$$

Mit Gulfe biefer Bleichungen geben bie Eulerschen Bleichungen in ein

System von Gleichungen für  $\eta_1$ ,  $\vartheta$ ,  $\eta_2$  über, falls auch noch  $M_{\mathbb{A}}^{(x)}$ ,  $M_{\mathbb{A}}^{(y)}$ ,  $M_{\mathbb{A}}^{(y)}$ , burch  $\eta_1$ ,  $\vartheta$ ,  $\eta_2$  ausgebrückt werden.

Lassen sich diese Größen aus den so erhaltenen Gleichungen bestimmen, so daß sie als Funktionen von t erscheinen, so ist die Stellung des Hauptsachsenkreuzes des Körpers zu jeder Zeit im Raume bestimmt.

Die Gleichungen Nr. 240) geben dann  $\varphi_x$ ,  $\varphi_y$ ,  $\varphi_z$  und damit  $[\varphi]$ , so daß dann also auch die Lage der Drehungsachse im Körper und damit auch im Raume zu jeder Zeit bestimmt ist.

In dem besonderen Falle, den wir oben behandelten, wo eine unversänderliche Ebene vorhanden ist, empsiehlt es sich, gegen diese die Knotenlinie OK zu bestimmen. Die Normale dieser Ebene (OZ) ist parallel zu dem Bestor, welcher das Moment der Bewegungsgröße darstellt, dessen Komponenten mit den beweglichen Achsen  $\varphi_x \mathbb{T} r_x$ ,  $\varphi_y \mathbb{T} r_y$ ,  $\varphi_z \mathbb{T} r_z$  sind, so daß die Neigung dieser Achsen OX, OY, OZ gegen OZ bezw. durch  $\frac{\varphi_x \mathbb{T} r_x}{Mo(B)}$ ,  $\frac{\varphi_y \mathbb{T} r_y}{Mo(B)}$  gegeben wird.

Stellt man biese Cofinus burch n1, &, na bar, so ift

$$\varphi_x \mathfrak{T} \mathfrak{r}_x = Mo(B) \cdot \cos \eta_2 \cdot \sin \vartheta, \quad \varphi_y \mathfrak{T} \mathfrak{r}_y = Mo(B) \cdot \sin \eta_2 \sin \vartheta, \\
\varphi_s \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s = Mo(B) \cdot \cos \vartheta,$$

d. h. man hat

$$\cos \vartheta = rac{arphi_s \mathfrak{T} \mathbf{r}_s}{Mo(B)}$$
 and  $tg \ \eta_s = rac{arphi_y \mathfrak{T} \mathbf{r}_y}{arphi_x \mathfrak{T} \mathbf{r}_x} \cdot$ 

Um  $\eta_1$  zu bestimmen, bildet man aus den beiden ersten Gleichungen der  $\mathfrak{Rr}.$  240)

$$\varphi_x \cos \eta_1 + \varphi_y \sin \eta_2 = \eta_1' \sin \vartheta,$$

d. h.

$$\eta_1' = \frac{\varphi_x \cos \eta_2 + \varphi_y \sin \eta_2}{\sin \vartheta} = Mo(B) \cdot \frac{\varphi_x^* \mathfrak{T} \mathfrak{T}_x + \varphi_y^* \mathfrak{T} \mathfrak{T}_y}{\overline{Mo(B)}^2 - \varphi_x^* \mathfrak{T}_x^*}$$

Wir erläutern die Bedeutung der gewonnenen Ergebnisse erst für den Fall, daß das Trägheitsellipsoid eine Kugel ( $\mathfrak{T} r_x = \mathfrak{T} r_y = \mathfrak{T} r_z = A$ ) ist.

Die Eulerschen Gleichungen liesern hier, wo keine Kräste wirken,  $\varphi_x = \alpha$ ,  $\varphi_y = \beta$ ,  $\varphi_z = \gamma$ , so daß  $\varphi = \sqrt{\alpha^2 + \beta^2 + \gamma^2}$  ist, b. h. man hat hier gleichsörmige Drehung  $(\varphi)$  um eine bestimmte Achse des Körpers. Die Komponenten von Mo(B) sind  $\alpha A$ ,  $\beta A$ ,  $\gamma A$ , so daß  $[\varphi]$  und [Mo(B)] übereinstimmen, d. h. die Drehungsachse liegt in Bezug auf das unbewegliche System sest und zwar verläuft sie senkrecht zur unveränderlichen Ebene  $(\Xi H_z$ Ebene).

Der Körper bewegt sich also, als wenn OZ seste Achse ware.

Man hat  $\cos\vartheta=\frac{\gamma}{\varphi}$  und  $tg\,\eta_2=\frac{\beta}{\alpha}$ , b. h.  $\vartheta$  und  $\eta_2$  sind konstant, so daß OZ einen Regel von der Öffnung  $\vartheta$  um OZ beschreibt und die Knotenlinie im beweglichen Systeme sest liegt.

Aus 
$$\eta_1' = \varphi \cdot \frac{\alpha^2 + \beta^2}{\varphi^2 - \gamma^2}$$
 folgt  $\eta_1 = \varphi \cdot \frac{\alpha^2 + \beta^2}{\varphi^2 - \gamma^2}t + C'$ , falls  $C'$ 

eine Konstante bezeichnet, d. h. die Knotenlinie dreht sich im sestem Systeme gleichstruig, wobei C'=0 ist bei der Bestimmung  $\eta_1=0$  für t=0.

Hatte man OZ mit  $[\varphi]$  und OZ von Anfang an zusammenfallen lassen, so wäre  $\alpha=\beta=0$  und  $\varphi=\gamma$ , serner  $\cos\vartheta=1$  und  $tg\ \eta_2=\frac{0}{0}$  und  $\eta_1=\frac{0}{0}$ . Hier ist die XY=Ebene parallel zur  $\Xi H$ =Ebene, so daß die Knotenslinie unendlich fern ist.

Ist das Trägheitsellipsoid ein Rotationsellipsoid ( $\mathfrak{T} \mathfrak{r}_x = \mathfrak{T} \mathfrak{r}_y = A$ ), so ist  $\varphi_x^2 + \varphi_y^2 = \alpha^2$  und  $Mo(B) = \sqrt{\alpha^2 A^2 + \gamma^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_x^2}$ , d. h. man hat

$$\cos \vartheta = rac{\gamma \cdot \mathfrak{Tr}_s}{\sqrt{\alpha^2 A^2 + \gamma^2 \mathfrak{Tr}_s}} \quad \text{und} \quad tg \, \eta_3 = tg \, (mt + \varepsilon).$$

Ferner ist 
$$\eta_1' = \frac{\sqrt{lpha^2 A^2 + \gamma^2 \mathfrak{Tr}_s}}{A}$$
 und  $\eta_1 = \frac{\sqrt{lpha^2 A^2 + \gamma^2 \mathfrak{Tr}_s}}{A} \cdot t + C'$ ,

wenn C' wieber eine Konftante ift.

Hier ist also & konstant, b. h. OZ beschreibt im Raume einen Kegel von der Öffnung & und zwar ist seine Bewegung gleichförmig, weil die Knotenslinie sich in der festen Ebene gleichförmig  $(\eta_1)$  bewegt.

Man hat ferner  $\eta_2=mt+arepsilon$ , so daß arepsilon den Wert von  $\eta_2$  für t=0

bezeichnet.

Man gelangt dabei wieder zu den oben entwickelten Ergebnissen.

106. Allgemeine Charafteriftit ber Bewegung eines ftarren Rörpers. Die ganze Betrachtung des vorigen Paragraphen bezog fich auf einen Korper, ber Schwenkungen um einen festen Buntt vollführen konnte,

Sie gilt ebenso für die freie Bewegung eines Körpers, falls man bessen Massenmittelpunkt als Punkt O wählt, und auherdem in diesem Falle noch die Bewegung des Massenmittelpunktes als Berschiebung auf das Achsenskreuz O(XYZ) überträgt.

Sie gilt auch noch, nach Einführung der nötigen Reaktionen, für ge-

zwungene Bewegungen starrer Körper.

Bei ber freien Bewegung, auf welche man die gezwungene Bewegung zurückzuführen hat, bewegt sich der Massenmittelpunkt so, als wenn alle Bewegungsgrößen und alle äußeren Kräfte, an ihn parallel verschoben, an ihm zur Geltung kämen.

Außerdem bestimmen die Eulerschen Gleichungen die Drehungen und beren Achsen für den Massenmittelpunkt.

107. Die Bewegung eines kraftfreien starren Körpers. Wirken auf einen Körper überhaupt keine Kräfte, so bewegt sich sein Massenmittelpunkt gleichförmig auf gerader Bahn, falls er nicht in Ruhe ist. Ist der Körper starr, so lassen bie außerdem vorhandenen Schwenkungen um den Massenmittelpunkt eine anschauliche Darstellung zu. Man kann sie entweder aus den Gleichungen des § 105 gewinnen, indem man die für das Beispiel des Umdrehungsellipsoides durchgeführte Untersuchung verallgemeinert, oder sich nach dem Borgange von Poinsot mehr auf geometrische Überlegungen

stügen. Hier soll der letztere Weg eingeschlagen werden, womit dann zugleich die Betrachtungen am Schlusse von § 101 weiter geführt werden.

Da keine Kräfte auf den Körper wirken, so ist seine Energie zu jeder Zeit konstant  $(E_0)$  und zwar hat man für die Drehung um eine Achse, der die Winkelgeschwindigkeit  $\varphi$  und das Trägheitsmoment Tr entspricht,  $E_0 = \frac{1}{2} \varphi^2 T$ r.

Der Halbmesser OP=r, den diese Achse im Centralellipsoide bestimmt, ist gemäß dessen Konstruktion  $\frac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}r}}$ , so daß  $r^2=\frac{C^2}{\mathfrak{T}r}$  und  $E_0=\frac{1}{2}\,\varphi^2\cdot\frac{C^2}{r^2}$ 

ist, d. h.  $\frac{\varphi}{r}$  ist eine Konstante. Man hat also den Sag: Die Winkelsgeschwindigkeit für die augenblickliche Drehungsachse ist stets dem Halbmesser bes Centralellipsoides proportional, mit welchem jene Achse zusammenfällt, so daß dieser Halbmesser [OP] die Winkelgeschwindigkeit als Bektor in einem bestimmten Wahstade darstellt.

Bilbet [OP] mit den Hauptachsen des Körpers, welchen das Kreuz O(XYZ) entspricht, bezw. die Winkel  $\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\gamma$ , so ist für  $P=(\bar{x},\bar{y},\bar{z})$ 

$$\cos \alpha = \frac{x}{r}, \cos \beta = \frac{\bar{y}}{r}, \cos \gamma = \frac{\bar{z}}{r}$$

Da andererseits  $\cos \alpha = \frac{\varphi_x}{\varphi}$ ,  $\cos \beta = \frac{\varphi_y}{\varphi}$ ,  $\cos \gamma = \frac{\varphi_z}{\varphi}$  ist, so gilt auch  $\frac{\bar{x}}{r} = \frac{\varphi_x}{\varphi}$ ,  $\frac{\bar{y}}{r} = \frac{\varphi_y}{\varphi}$ ,  $\frac{\bar{z}}{r} = \frac{\varphi_z}{\varphi}$ .

Da die Berührungsebene des Centralellipsoides  $x^2 {\rm Tr}_x + y^2 {\rm Tr}_y + z^2 {\rm Tr}_z = C^2$  im Bunkte P die Gleichung

$$x\bar{x} \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_x + yy \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_y + z\bar{z} \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_z = C^2$$

hat, so gilt für diese Ebene auch

$$x \cdot \varphi_x \cdot \mathfrak{Tr}_x + y \cdot \varphi_y \cdot \mathfrak{Tr}_y + z \cdot \varphi_z \cdot \mathfrak{Tr}_s = C^2 \cdot \frac{\varphi}{r} = C \sqrt{2 E_0}$$

Da ferner die Komponenten für das Moment der Bewegungsgröße Mo(B) des Körpers in Bezug auf die Achsen sich bezw. als  $\varphi_x$ .  $\operatorname{Tr}_x$ ,  $\varphi_y$ .  $\operatorname{Tr}_y$ ,  $\varphi_z$ .  $\operatorname{Tr}_z$  darstellen, so sind die Cosinus der Neigungswinkel dieses Womentes als Bektor gegen die Achsen bezw.

$$\frac{\varphi_x \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_x}{Mo(B)}, \quad \frac{\varphi_y \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_y}{Mo(B)}, \quad \frac{\varphi_s \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s}{Mo(B)},$$

b. h. dieser Bektor ist Normale der vorher bestimmten Berührungsebene. Da dieser Bektor nun die Normale der unveränderlichen Ebene ist, so ist diese jener Berührungsebene parallel, oder, was dasselbe ist, der augenblicks lichen Drehungsachse [OP] konjugiert in Bezug auf das Ellipsoid.

Fällt man ein Lot von O auf die Berührungsebene, so hat dieses die Länge

$$l = \frac{C\sqrt{2}E_0}{\sqrt{\varphi_x^*\mathfrak{T}r_x^2 + \varphi_y^*\mathfrak{T}r_y^4 + \varphi_z^*\mathfrak{T}r_z^2}}$$

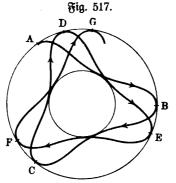
Der Renner von l ist Mo(B), so daß

$$l = \frac{C\sqrt{2}E_0}{Mo(B)}$$

eine Konstante ift.

Da nun die Berührungsebene des Ellipsoides, welche einer beliebigen Drehungsachse konjugiert ist, der unveränderlichen Ebene parallel ist und von dem Punkte O einen sesten Abstand hat, so sallen alle, zu Drehungsachsen konjugierten Berührungsebenen im Raume zusammen, falls O undeweglich ist.

Legt man burch ben Mittelpunkt bes Ellipsoides eine Ebene, die zu [OP] konjugiert ist, so wird diese durch die Drehung um [OP] im allsgemeinen nicht in sich gedreht, so daß nach Ablauf eines Zeitelementes die unveränderliche Ebene im allgemeinen einer anderen Centralebene des Ellipsoides parallel ist, welche nun den zu ihr konjugierten Durchmesser als neue Drehungsachse bestimmt, u. s. s. kur wenn die Drehung um eine Hauptsachse stattsindet, bleibt die ihr konjugierte Centralebene des Ellipsoides der



unveränderlichen Ebene bei der Drehung parallel, so daß also kein Wechsel der Achse erfolat.

Falls O unbeweglich ist, rollt also das Ellipsoid auf einer bestimmten, im Abstande l von O der unveränderlichen Ebene parsallelen Ebene [U] ab.

If O beweglich, so gilt Entsprechendes, nur verschiebt sich jene Ebene [U] mit O.

Die Gesamtheit ber möglichen Berüh= rungspunkte auf dem Ellipsoide ist eine be= stimmte Linie, welche für das ruhend ge= dachte Ellipsoid leicht bestimmt werden kann.

Denkt man sich zu ihm eine konzentrische Kugel vom Radius l, so bestimmen die gemeinsamen Tangentialebenen von Kugel und Ellipsoid auf letzterem jene Linie, welche als der Weg der Drehpole durch den Ramen "Polweg" oder "Polodie" ausgezeichnet wird.

Berzeichnet man die Pole für eine bestimmte Bewegung in der unveränderlichen Sbene [U], so entsteht auch dort eine Linie, welche wegen ihrer wins dungsreichen Gestalt Herpolodie (oder Serpolodie) heißt.

Die Polodie ist, wie leicht zu ersehen, stets die Durchkreuzung des Ellips soides und eines Regels zweiten Grades von der Spige O. Bergl. S. 724.

Fällt man von O ein Lot ON auf die unveränderliche Ebene [U], so ist die Projektion von OP durch NP gegeben. Diese Projektion hat ein Maximum und ein Minimum, welchem zwei konzentrische Kreise vom Mittelpunkte N entsprechen. Die Herpolodie kann als Bahn der Punkte P die Kingsläche dieser beiden Kreise nicht überschreiten, und wendet sich infolgedessen zwischen den begrenzenden Kreislinien hin und her. Bergl. die Linie ABC... in Fig. 517.

Die Bewegung des Körpers stellt sich also schlieglich dar als ein Ab-

rollen der Polodie auf der Herpolodie bezw. der entsprechenden Kegelflächen vom Mittelpunkte O.

Für den oben behandelten Fall des Umdrehungsellipsoides sind die beiden Polkurven Kreise, denen bestimmte Kreiskegel entsprechen, wie schon oben gesunden wurde.

Die Betrachtung gilt auch noch für die Bewegung eines schweren Körpers, der sonst kraftfrei ist, da hier die Resultante aller Kräfte durch den Massenmittelpunkt geht.

Wird z. B. irgend ein Körper der Außenwelt geworfen, so beschreibt sein Massenmittelpunkt eine ballistische Kurve, welche angenähert als Parabel erscheint. Wit dem Wassenmittelpunkt sest verbunden, verschiebt sich die unversänderliche Ebene [U] im Raume, auf welcher das abrollende Centralellipsoid des Körpers desse Schwenkungen um den Schwerpunkt darstellt.

Dabei wird vorausgesett, daß der Lustwiderstand vernachlässigt werden darf, da dessen Einwirkung sonst als ein System äußerer Kräfte einzu-führen ist.

108. Stabilität einer Drehungsachse. Wenn auch alle drei Hauptachsen des Schwerpunktes als dauernde Drehungsachsen austreten können, so bieten doch die Hauptachsen, welche zum kleinsten und zum größten Trägheitsmomente gehören, dabei andere Beziehungen dar, als die Hauptachse, welche zum mittleren Trägheitsmomente gehört. Erstere zeigen eine gewisse Stabilität, welche der letzteren sehlt. Wird nämlich die Drehung um eine Hauptachse durch verhältnismäßig geringe Anstöße von außen gesstört, so treten im ersten Falle meist Achsen an ihre Stelle, welche der ursprünglichen Drehungsachse verhältnismäßig nahe liegen, während dies im zweiten Falle meist nicht eintritt, weil der Polweg (Polodie) nur im ersten Falle eine, den Scheitel der Achse verhältnismäßig eng umziehende, gesschlossen Kurve sein kann.

In jedem Falle bilden die Berührungspunkte zwischen dem Centralsellipsoide und der unveränderlichen Ebene den möglichen Polweg. Hat diese vom Mittelpunkte des Ellipsoides den Abstand l, so muß also die Tangentialsebene des Ellipsoides in jedem Punkte  $(\overline{x}, \overline{y}, \overline{z})$  des möglichen Polweges vom Mittelpunkte den Abstand l haben.

Für das Ellipsoid  $x^2$  .  ${\rm Tr}_x+y^2$  .  ${\rm Tr}_y+z^2$  .  ${\rm Tr}_z=C^2$  hat die Tansgentialebene im Bunkte  $(\overline x,\ y,\ \overline z)$  die Gleichung

$$xar{x}$$
 .  $\operatorname{Tr}_x + yar{y}$  .  $\operatorname{Tr}_y + z$  .  $z$  .  $\operatorname{Tr}_z = C^2$ ,

während das Lot aus dem Mittelpunkte (O, O, O) auf sie den Wert

$$\frac{C^2}{\sqrt{\bar{x}^2\mathfrak{T}r_x^2+\bar{y}^2\mathfrak{T}r_y^2+\bar{z}^2\mathfrak{T}r_z^2}}$$

hat.

Soll diefes die Länge l haben, so gilt also für  $(\bar{x}, \ \bar{y}, \ \bar{z})$ 

$$\bar{x}^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_x^2 + \bar{y}^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_y^2 + \bar{z}^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_z^2 = \frac{C^4}{l^2} \cdot$$

Da  $(\bar{x}, \bar{y}, \bar{z})$  sowohl auf dem Ellipsoide als auch auf der Tangentialsebene liegt, so hat man für  $(\bar{x}, \bar{y}, \bar{z})$  neben der eben aufgestellten Gleichung auch noch die Gleichung

$$ar{x}^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_x + ar{y}^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_y + ar{z}^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_z = C^2$$

Der mögliche Polweg stellt sich also dar als Durchdringung des Centralsellipsoides mit einem zweiten (ihm konfokalen) Ellipsoide. Zieht man die beiden gewonnenen Gleichungen, nachdem man die zweite mit  $\frac{C^2}{l^2}$  multipliziert hat, voneinander ab, so erhält man für  $(\bar{x}, \bar{y}, \bar{z})$  eine dritte Gleichung, welche lautet

$$\bar{x}^2 \cdot \mathfrak{Tr}_x(C^2 - l^2 \cdot \mathfrak{Tr}_x) + \bar{y}^2 \cdot \mathfrak{Tr}_y(C^2 - l^2 \cdot \mathfrak{Tr}_y) + \bar{z}^2 \cdot \mathfrak{Tr}_s(C^2 - l^2 \cdot \mathfrak{Tr}_s) = 0.$$

Da dieses die Gleichung eines Kegels zweiten Grades ist, der seinen Scheitel im gemeinsamen Mittelpunkte der beiden Ellipsoide hat, so stellt dieser Kegel die Gesamtheit der möglichen Drehungsachsen dar. Durch seine Durchkreuzung mit dem Centralellipsoide wird die mögliche Polbahn sehr gut veranschaulicht.

Sind nun die Trägheitsmomente der Hauptachsen des Centralellipsoides durch die Beziehung

$$\mathfrak{T}r_x < \mathfrak{T}r_y < \mathfrak{T}r_z$$

bestimmt, so gilt für diese Hauptachsen felbst

$$\frac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x}} > \frac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_y}} > \frac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_s}}$$

Soll die unveränderliche Ebene [U] das Ellipsoid berühren, fo muß also fein

$$\frac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x}} \ge l \ge \frac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x}}.$$

Für  $rac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x}}=l$  erhält der oben bestimmte Kegel die Gleichung  $ar{y}^2\mathfrak{T}\mathfrak{r}_y\,(C^2-l^2\mathfrak{T}\mathfrak{r}_y)\,+\,ar{z}^2\mathfrak{T}\mathfrak{r}_z\,(C^2-l^2\mathfrak{T}\mathfrak{r}_z)=0.$ 

Da beide Klammern negative Größen sind, so wird dieser Gleichung unter den reellen Werten nur durch y=0,  $\overline{z}=0$  genügt, d. h. der Kegel schrumpst in diesem Falle auf die X=Uchse zusammen, der mögliche Pol= weg ist der eine oder der andere Scheitel des Ellipsoides, welcher auf der X=Uchse liegt.

Für  $\frac{C}{\sqrt{{\mathbb T} {\mathfrak r}_z}}=l$  zeigen entsprechende Schlüsse, daß der Kegel in diesem Falle auf die Z=Achse zusammenschrumpft.

Dagegen find die Berhältnisse für  $\frac{C}{\sqrt{\mathfrak{Tr}_y}}=l$  ganz andere, da hier der Kegel durch die Gleichung

$$ar{x}^2$$
 .  $\operatorname{Tr}_{m{x}}(C^2-l^2\operatorname{Tr}_{m{x}})+ar{z}^2\operatorname{Tr}_{m{z}}(C^2-l^2\operatorname{Tr}_{m{z}})=0$ 

bestimmt wird, in welcher  $C^2 \longrightarrow l^2 {
m Tr}_x$  positiv und  $C^2 \longrightarrow l^2 {
m Tr}_z$  negativ ist.

Diese Gleichung hat für 
$$\mu^2 = \frac{\mathfrak{X} \mathfrak{r}_s}{\mathfrak{X} \mathfrak{r}_x} \cdot \frac{\mathfrak{X} \mathfrak{r}_s - \mathfrak{X} \mathfrak{r}_y}{\mathfrak{X} \mathfrak{r}_y - \mathfrak{X} \mathfrak{r}_x}$$
 die Gestalt  $\ddot{x}^2 - \mu^2 \ddot{z}^2 = 0$ 

und zerfällt bemnach in  $\bar{x} - \mu \bar{z} = 0$  und  $\bar{x} + \mu \bar{z} = 0$ , b. h. in diesem Falle entfaltet sich der Kegel zu zwei Ebenen, die auf der XZ-Ebene senk-recht stehen und durch die Y-Achse gehen. Hier ist der mögliche Polweg demnach ein System zweier Ellipsen, welche die Oberfläche des Ellipsoides in vier, paarweise symmetrische Felder zerlegen; das eine Paar dieser Felder enthält die Scheitel der größten, das andere Paar die Scheitel der kleinsten Achse.

Ift nun bei Störungen ber Drehung um eine ber Hauptachsen

$$rac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_x}}=l+\delta$$
 oder  $rac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_s}}=l-\delta$  oder  $rac{C}{\sqrt{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_y}}=l\pm\delta$ 

für d als verhältnismäßig kleine positive Größe, so erhalten die Kegel in den ersten beiden Fällen, wie leicht zu ersehen, meist eine verhältnismäßig kleine Öffnung, während der mögliche Polweg im letzten Falle innerhalb eines der vier bezeichneten Felder verläuft und von dessen Umgrenzung verhältnismäßig wenig abweicht, also eine der beiden anderen Hauptachsen in verhältenismäßig weiter Windung umzieht.

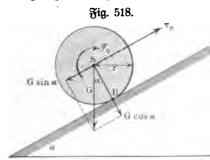
Während also bei geringen Störungen ber Drehung um die Achse des mittleren Trägheitsmomentes die Drehungsachsen nur dann in der Nähe der ursprünglichen Achse bleiben konnen, wenn eine Umkehr ber Bewegung eintritt, umziehen die Polwege bei Störungen der Drehungen um die anderen Achsen stets beren Scheitel. Tropbem ist auch in biesem Falle nicht immer Stabilität vorhanden. Die Größe der Felber, innerhalb welcher die ge= schlossenen Polwege für Störungen ber Drehungen um die Achse bes größten und kleinsten Trägheitsmomentes liegen, hängt ab von  $\mu^2$ , welches für Tr. = Tr, ben Wert Rull und für Tr. = Tr, ben Wert Unendlich erhalt. Sobald also eine ber Größen Tr. ober Tr. ber Broge Tr., sehr nahe kommt, werden die Felder des einen Paares sehr schmale Sicheln, welche sich jedoch von dem einen Scheitel der Achse des mittleren Trägheitsmomentes zu deren anderem Scheitel hinziehen. Für die Scheitel, welche innerhalb diefer Sicheln liegen, giebt es ftets Polwege, welche in geringer Entfernung von biesen Scheiteln vorbeigehen und bemnach nahe an die Scheitel ber Achse bes mitt= leren Trägheitsmomentes hinfommen. Erfolgt in diesem Falle die Störung so, daß der Anstoß nach dem Scheitel der mittleren Achse zielt, so bleibt die Stabilität bestehen, erfolgt er senkrecht zu der eben bezeichneten Richtung, so ist die Stabilität gefährdet.

Für  $\mathfrak{T}r_x=\mathfrak{T}r_y$  oder für  $\mathfrak{T}r_s=\mathfrak{T}r_y$ , d. h. für ein Umdrehungsellipsoid werden die Sicheln Null, so daß nur zwei Felder übrig bleiben, welche die Scheitel der Umdrehungsachse enthalten.

109. Die Reaktionen innerhalb ber Kinetik und die besonderen Be-

Principes von d'Alembert die kinetischen Ausgaben stets auf statische Aufgaben zurücksühren kann, so bietet die Einsührung der Reaktionen bei Bewegungen eines Körpers bezw. eines Körpersustems in theoretischer Sinsicht der Statik gegenüber keine besonderen Schwierigkeiten, solange die Reaktionen überhaupt durch Kräfte darstellbar sind. Trozdem ist die weitere Aussührung kinetischer Ausgaben meist erheblich schwieriger als die Behandlung statischer Ausgaben, weil die Reaktionen bei kinetischen Berhältnissen meist mit der Zeit veränderlich sind, wie es schon der einsache Fall der Drehung um eine sesse Achse Leite Achse zeigt.

Nur ein Fall bedarf noch der besonderen Betrachtung, nämlich die Ber= einigung einer gleitenden und rollenden Bewegung bezw. die Über=



gänge von einer dieser Bewegungen zur anderen, natürlich auch mit Rückssicht auf die dabei auftretenden Reisbungen.

Diese Beziehungen sind so ver= wickelt, daß sie kaum allgemein dar= gestellt werden können; wir führen des= halb einige Beispiele dafür an.

Ein Cylinder ober eine Kugel beswege sich, wie es Fig. 518 andeutet, auf einer schiefen Ebene so, daß die

gesamte Bewegung aus einer Berschiebung mit der Anfangsgeschwindigkeit  $v_0$  und aus einer Drehung um den Schwerpunkt S mit der anfänglichen Winkelgeschwindigkeit  $\varphi_0$  besteht.

Bewegt sich der Berührungspunkt B längs der schiefen Ebene, so ist die gleitende Reibung R voll entwickelt und hat also den Wert f.  $G\cos\alpha$ . In diesem Falle, wo die Ansangsgeschwindigkeit  $v_0 - r\varphi_0$  von B nicht Rull ist, gilt für die abwärts gerichtete Beschleunigung von S

1) 
$$j = (G \sin \alpha \pm R) \frac{g}{G}$$

und für die Winkelbeschleunigung der Drehung um S im Sinne von  $[\phi_0]$ 

$$2) \quad \iota = \frac{\pm Rr - W}{\mathfrak{T}r},$$

falls man das Widerstandsmoment der rollenden Reibung  $f_r$  .  $G\cos\alpha$  durch W bezeichnet.

Dabei entsprechen die oberen Borzeichen (+) in beiden Gleichungen der Auswärtsbewegung von B, die unteren (-) der Abwärtsbewegung von B. Man hat also für die Bewegung von S

$$v = v_0 - jt$$

und für die Drehung um S

$$\varphi = \varphi_0 + \iota t$$
.

Die Bedingung einer reinen Kollbewegung ist die Ruhe von B, welche dem Ansage  $r\varphi = v$  entspricht.

Da diese Gleichung  $\overline{t}=\frac{v_0-r\varphi_0}{j+r\iota}$  liesert, so tritt im allgemeinen bei  $t=\overline{t}$  sür B ein Augenblick der Ruhe ein, in welchem eine reine Rollsbewegung einsehen kann. Bezeichnet man die Werte von v und  $\varphi$ , welche dem Augenblick  $t=\overline{t}$  entsprechen, durch  $v_0$  und  $\overline{\varphi}_0$ , so gilt von diesem Zeitpunkte ab

$$v = \overline{v}_0 - jt$$
 und  $\varphi = \overline{\varphi}_0 + \iota t$ ,

so daß die Bedingung für ein nun folgendes Kollen, nämlich  $v=r\varphi$ , die Bedingung  $j+r\iota=0$  nach sich zieht. Diese Bedingung lautet außführlicher

$$(G \sin \alpha \pm R) \frac{g}{G} + \frac{\pm Rr - W}{\mathfrak{Tr}} r = 0.$$

Sett man 
$$\frac{G}{g} = m$$
, so folgt baraus

$$\pm R = -G\sin\alpha \cdot \frac{\mathfrak{Tr}}{\mathfrak{Tr} + mr^2} + \frac{Wrm}{\mathfrak{Tr} + mr^2}.$$

Das lette Glieb ist, da W sehr klein ist, ohne Einsluß auf das Borzeichen, so daß von den beiden Borzeichen der linken Seite nur das Borzeichen — Geltung hat, d. h. bei der Rollbewegung wirkt die Reibung stets nach oben, und zwar mit dem Betrage

$$R = G \sin \alpha \cdot \frac{\mathfrak{Tr}}{\mathfrak{Tr} + mr^2} - \frac{Wrm}{\mathfrak{Tr} + mr^2}$$

Da die Reibung bei voller Entwickelung den Wert  $f G \cos \alpha$  hat, so muß

$$fG\coslpha>R$$
 sein.

Für 
$$R \sim G \sin lpha \cdot rac{{\mathfrak T} {\mathfrak r}}{{\mathfrak T} {\mathfrak r} + {\it m} r^2}$$
 folgt darauß

$$tg \alpha \leq f \cdot \frac{\mathfrak{T}\mathfrak{r} + mr^2}{\mathfrak{T}\mathfrak{r}},$$

d. h. eine Rollbewegung tritt nur ein, falls der Neigungswinkel der schiefen Ebene unter einer gewissen Grenze liegt.

Für einen Cylinder ist  ${\rm Tr}=\frac{1}{2}mr^2$ , so daß sich also  $tg\,\alpha \le 3\,f$  ergiebt. Für f=0.08 ist der Reibungswinkel  $4^{\circ}30'$ , für  $3\,f=0.24$  ist  $\alpha=13^{\circ}30'$ , d. h. ein Cylinder kann überhaupt nur rollen, salls  $\alpha\le 13^{\circ}30'$  ist für f=0.08.

Für die Rollbewegung ergiebt sich bei Benutung des Wertes von R

$$j=g\left(\sinlpha\cdotrac{mr^2}{{\mathfrak T}{\mathfrak T}+mr^2}+rac{f_r\,.\,\coslpha\,.\,m\,.\,r}{{\mathfrak T}{\mathfrak T}+mr^2}
ight)$$
 und  $-\iota=rac{j}{r}\cdot$ 

Für die Gleit-Rollbewegung, von der wir ausgingen, gilt, da bei ihr die Reibung voll entwickelt ist,

$$j = g(\sin \alpha \pm f \cos \alpha)$$
 und  $\iota = \frac{G \cos \alpha \cdot (\pm r \cdot f - f_r)}{\mathfrak{T}r}$ .

In jedem Falle kann man noch Tr  $= \mu r^2$  sezen, wobei  $\mu$  die Masse eines materiellen Punktes bedeutet, welche den Körper bei der Drehung ersett (Reduktion der Masse).

Für eine Kugel vom Halbmesser  $r=0,1\,\mathrm{m}$  auf einer Bahn von  $\alpha=5^{\circ}50'$  sei  $v_0=8\,\frac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}$  und  $\varphi_0=20$  bei f=0,2. Hier ist der Beginn der Bewegung auswärts gerichtet, da  $v_0=8$  und  $r\varphi_0=2$  ist, man hat also  $j=g\left(\sin\alpha+f\cos\alpha\right)\sim0,3\,g$ .

Es ift ferner G = mg,  $\mathfrak{T}r = \frac{9}{5}mr^2$  und man hat daher für

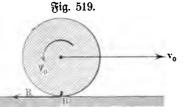
$$\iota = + \frac{G \cos \alpha (rf - f_r)}{\mathfrak{T}r}$$

bei  $f_r = 0.05 \, \mathrm{cm}$  ben Wert  $5 \, g - \frac{1}{8} \, g$ . Demnach ist

$$t = \frac{8-2}{0.3 g + 0.5 g - \frac{1}{80} g} = \frac{6}{0.8 g - 0.013 g} = \frac{6}{0.787 \cdot g} \sim 0.75''.$$

In diesem Augenblicke beginnt eine auswärts gerichtete Rollbewegung, für welche die auswärts gerichtete Reibung den Wert  $R \sim \frac{1}{35} G$  hat, während sie bisher etwa  $\frac{1}{5} G$  war und zwar abwärts gerichtet.

Für diese Rollbewegung gilt nun  $j=r\iota=0.07\,g$  und  $\bar{v}_0=5.75\,\frac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}$ ; die Gleichung  $v=v_0-jt$  zeigt, daß v=0 und  $\varphi=0$  ist für  $\bar{t}=\frac{5.75}{0.07\,g}$   $\sim 8.2''$ , d. h. die Rollbewegung auswärts dauert 8.2'', wobei ein Weg von



23,5 m zurückgelegt wird. Jest besginnt eine Rollbewegung abwärts mit der selben Beschleunigung  $j = r\iota = 0,07 g$ , die für das Aufswärtsrollen galt.

Auch auf horizontaler Bahn läßt sich eine Bewegung erzeugen, welche dem eben betrachteten Rück-

wärtsrollen entspricht. Man hat für  $\alpha=0$ , entsprechend Fig. 519

$$j = -rac{Rg}{G}$$
 und  $\iota = -rac{rR \, + \, W}{{\mathfrak T}{\mathfrak r}} \cdot$ 

Bunächst ist die Reibung voll entwidelt, so daß R=fG ist.

Man hat hier  $v=v_0-fgt$  und  $\varphi=\varphi_0-\frac{fGr+W}{\mathfrak{Tr}}\cdot t$  und  $v+r\varphi=0$  als Bedingung für die Ruhe von B. Es ift also

$$t = \frac{v_0 + r\varphi_0}{fg\left(1 + \frac{mr^2}{\mathfrak{T}r}\right) + \frac{rW}{\mathfrak{T}r}}$$

und das zugehörige

$$v=v_0-fgt=rac{-rarphi_0+v_0rac{mr^2}{\mathfrak{Tr}}+v_0rac{rW}{\mathfrak{Tr}}\cdotrac{1}{fg}}{1+rac{mr^2}{\mathfrak{Tr}}+rac{rW}{\mathfrak{Tr}}\cdotrac{1}{fg}}.$$

Soll nun  $[\overline{v}]$  entgegengesett zu  $[v_0]$  gerichtet sein, so muß das Borzeichen von  $r\varphi_0$  überwiegen, d. h. es muß

$$r \varphi_0 > v_0 \left( rac{m r^2}{\mathfrak{T} \mathfrak{r}} + rac{r W}{\mathfrak{T} \mathfrak{r}} \cdot rac{1}{f g} 
ight)$$

Bei einer Kugel ( $\operatorname{Tr} = \frac{2}{5} m r^2$ ) muß also in großer Annäherung (W=0) gelten  $r\varphi_0 > 2.5v_0$ .

Dabei kann  $v > v_0$  sein; dies tritt in großer Annäherung (W=0)ein für

$$\frac{r\varphi_0-v_0\frac{mr^2}{\mathfrak{T}r}}{1+\frac{mr^2}{\mathfrak{T}r}}>v_0.$$

Bei einer Kugel lautet diese Bedingung  $r \, arphi_0 > 6 \, v_0$ .

Hier ist  $arphi_0>rac{6\,v_0}{r}$  und  $\overline{arphi}=rac{v}{r}>rac{v_0}{r}$ , wobei die Energie der Be= wegung am Anfange

$$\frac{1}{2}mv_0^2 + \frac{1}{2}\mathfrak{Tr}\varphi_0^2$$

und bei Beginn bes Rollens

$$\frac{1}{2}m\bar{v}^2+\frac{1}{2}\mathfrak{Tr}\overline{\varphi}^2$$

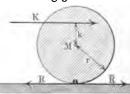
beträgt.

Für  $arphi_0=rac{6\,v_0}{r}+arepsilon$  wird für die Kugel  $\overline{arphi}=rac{ar{v}}{r}=rac{v_0}{r}+rac{2}{7}arepsilon$ , so daß

die Energie der Drehbewegung für  $\varphi_0$  erheblich größer ist, als für  $\overline{\varphi}$ , während bie Energie ber Berschiebung für vo kleiner Fig. 520.

ist, als für  $\overline{v}$ ; im ganzen hat die Energie natürlich, entsprechend der Reibungsarbeit, abgenommen.

Um eine Rollbewegung zu erzeugen, kann man unter anderem eine Kraft K, wie Fig. 520 zeigt, wirken laffen; dabei entsteht eine Reibung R ober  $\overline{R}$ . Führen wir R in die Rechnung ein, so ist die Beschleunigung des Schwerpunktes



$$j = \frac{K - R}{m}$$

und die Winkelbeschleunigung der Drehung um ihn, bei Bernachlässigung des Widerstandsmomentes der rollenden Reibung,

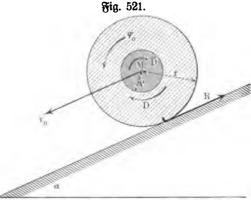
$$. \iota = \frac{Kk + rR}{\mathfrak{T}r}.$$

Für den Fall des Rollens ist  $j=r\iota$ , so daß sich

$$R = K \frac{\mathfrak{Tr} - rkm}{r^2m + \mathfrak{Tr}}$$

ergiebt.

Für  $k=\frac{\mathfrak{T}}{mr}$  ist R=0, was bei einer Kugel ( $\mathfrak{T}r=\frac{2}{5}mr^2$ ) für  $k=\frac{2}{5}r$  eintritt; für eine Kugel gilt also bie Reibung [R] ber Fig. 520 für  $k=0\ldots\frac{2}{5}r$  und bie Reibung  $[\overline{R}]$  der Fig. 520 für  $k=\frac{2}{5}r\ldots r$ . Da R=0 für  $k=\frac{2}{5}r$  eintritt, was einer absolutsglatten Fläche entsprechen



würde, so muß ein Stoß in diefer Hohe unter allen Umständen eine reine Rollbewegung erzeugen.

Wir betrachten noch die Übertragung der Drehung eines rollenden Rades oder eines Räderpaares auf seine Achse gemäß Fig. 521, wobei die Masse des Kades durch  $m_1$ , die der Achse mit  $m_2$  bezeichnet werden mag.

Wird das Reibungsmo= ment, welches bei der Be=

rührung zwischen Rad und Achse auf das Rad wirkt mit D, und das entsprechende Woment für die Achse mit D bezeichnet, so gilt für die Winkelsbeschleunigung des Rades

$$\iota_1 = \frac{rR - D}{\mathfrak{Tr}_1}$$

und für die Binkelbeschleunigungen der Achse

$$\iota_{2} = rac{\overline{D}}{\mathfrak{Tr_{0}}}$$

Für die Beschleunigung des Schwerpunktes des ganzen Systems gilt  $j(m_1+m_2)=(m_1+m_2)\,g\,\sinlpha-R.$ 

Da  $r\iota_1 = j$  ist, so hat man

$$g\sin\alpha-\frac{R}{m_1+m_2}=\frac{r^2R-rD}{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_1},$$

b. h.

$$R = \frac{(m_1 + m_2) (\mathfrak{T}_{r_1} g \sin \alpha + r D)}{r^2 (m_1 + m_2) + \mathfrak{T}_{r_1}}.$$

Daraus folgt

$$j = \frac{r^2(m_1 + m_2) g \sin \alpha - rD}{r^2(m_1 + m_2) + \mathfrak{T}r_1}.$$

Ist die Reibung, welche D entspricht, zu schwach, um  $\iota_2=\iota_1$  zu machen, so ist sie voll entwickelt und man hat  $D\sim (m_2g)\cdot f\cdot\varrho$ , salls  $\varrho$  den Radius der Achse bezeichnet.

In diesem Falle  $(\iota_i<\iota_1)$  ist

$$j = \frac{r^2(m_1 + m_2)g\sin\alpha - r\varrho m_2gf}{r^2(m_1 + m_2) + \mathfrak{T}r_1}.$$

Ist die Reibung, welche D entspricht, stark genug, um  $\iota_2=\iota_1$  zu machen, so folgt der Betrag von D auß dem Ansage  $\iota_1=\iota_2$ , oder da  $j=r\iota_1$  ist, auch auß dem Ansage  $j=r\iota_2$ , d. h. man hat

$$r\frac{\overline{D}}{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_2} = \frac{r^2(m_1 + m_2)g\sin\alpha - rD}{r^2(m_1 + m_2) + \mathfrak{T}\mathfrak{r}_1}.$$

Daraus folgt

$$D = \frac{r^2(m_1 + m_2) g \sin \alpha}{r^2(m_1 + m_2) + \mathfrak{T}r_1 + \mathfrak{T}r_2} \cdot \frac{\mathfrak{T}r_2}{r}$$

und

$$j = \frac{r^2(m_1 + m_2)g\sin\alpha}{r^2(m_1 + m_2) + \mathfrak{T}\mathfrak{r}_1 + \mathfrak{T}\mathfrak{r}_2}$$

Reduziert man die Massen  $m_1$  und  $m_2$  für den Trägheitsarm r, so daß  ${\rm Tr}_1 = \mu_1 r^2$  und  ${\rm Tr}_2 = \mu_2 r^2$  ist, so gilt im ersten Falle

$$j = \frac{(m_1 + m_2)g\sin\alpha - \frac{Q}{r}m_2gf}{m_1 + m_2 + \mu_1}$$

und im zweiten Falle

$$j = \frac{(m_1 + m_2) g \sin \alpha}{m_1 + m_2 + \mu_1 + \mu_2}$$

Im zweiten Falle wirkt die Reibung so, daß man Rad und Achse als einen Körper betrachten kann. Für diesen wären

$$j = \frac{(m_1 + m_2)g\sin\alpha - R}{m_1 + m_2}$$

und

$$\iota = \frac{rR}{\mathfrak{T}\mathfrak{r}_1 + \mathfrak{T}\mathfrak{r}_2}.$$

Daraus folgt sofort wieder die obige Formel.

Sind die Räder oder Räderpaare belastet, wie es bei Fuhrwerken der Fall ist, so führt man am besten wieder die ersahrungsmäßig zu bestimmende Gleichgewichtsneigung ein, wie in den Anwendungen zu diesem Abschnitte gezeigt werden soll.

110. Principien der Dynamik bezw. der physikalischen Mechanik. Die allgemeinen Säge (vergl. § 102), welche die Kinetik beherrschen, sind, wie bereits bei ihrer Entwickelung hervorgehoben wurde, durchauß nicht bloß als Säge über starre Körper oder Systeme solcher Körper aufzusassen, sondern als Säge, die überhaupt für materielle Systeme gelten, und zwar, weil diese ja auch Systeme starrer Körper sind, falls man ihre Atome als unendelicheliene starre Körper aufsaßt.

Da anderseits die Statit in der Kinetit als besonderer Fall (Grenzsall der Ruhe u. s. w.) enthalten ist und da die Dynamit wiederum die Phoronomie als besonderen Fall umfaßt, so treten jene allgemeinen Säte schließlich an die Spize der gesamten Mechanit, genauer der gesamten physitalischen Mechanit, durch welche die Bewegungen der uns gegebenen Außenwelt behandelt werden können.

Man hat nun mehrfach 1) gesucht, diese allgemeinen Säge unter Berückssichtigung aller Boraussetzungen, auf welche sie sich stützen, in einem allsgemeinen Saze zusammenzusassen und diesen als (unbeweisbares) Princip (vergl. S. 6) an die Spize der ganzen physikalischen Mechanik zu stellen, um aus ihm, gestützt auf die nötigen Desinitionen, alle anderen Säze und Regeln herzuleiten.

Man beabsichtigte dabei, der Mechanik das Gepräge einer deduktiven Bissenschaft zu geben, als deren Muster vor allem die Geometrie galt. Eine solche Aufgabe ist für die mathematische (reine) Mechanik sicher durchführbar, da man hier jede Lücke, die sich zeigt, durch eine geeignete Definition schließen kann, für die physikalische Mechanik, welche auf die Außenwelt anwendbar sein soll, ist sie nicht zu lösen, ebensowenig wie für die Physik selche, hier wird man vielmehr immer wieder von Fall zu Fall auf Beobachtung und Versuch zurückgehen müssen.

Dies gilt natürlich auch im besondern für die technische Mechanit, deren fruchtbare Entwicklung in den letten Jahrzehnten gerade mit darauf beruht, daß man die Theorie immer von neuem durch Beobachtungen und Versuche geprüft und berichtigt hat.

Bon den allgemeinen Sägen, welche wir benutt haben, hat das Princip von d'Alembert noch am meisten das Gepräge eines solchen umfassenden Principes, falls man das Princip des Parallelogramms und das Princip der Paarwirtung, welch letzteres ja das Princip der Beharrung (Trägheit) umfaßt, in ihm mit enthalten denkt.

Unter dieser Boraussetzung verbindet das Princip von d'Alembert die beiden Formen der Kraft, welche sich zeigen, die kinetische und die statische. Es ist in diesem Sinne ein Princip von der Erhaltung der Kraft<sup>2</sup>), das Wort "Kraft" in scharfer begrifflicher Bestimmung genommen, insofern es lehrt, die scheindar verlorene statische Kraft in der Bewegung und die scheindar verlorene kinetische Kraft im Zuge und im Drucke wiederzusinden, so daß Statik und Kinetik in engste Beziehung treten.

Thatsächlich lassen sich auch aus dem Principe von d'Alembert die allgemeinsten Gleichungen für die Behandlung materieller Systeme herleiten, welche als die Gleichungen von Lagrange bezeichnet werben.

Für freie Systeme wurde die Ableitung bereits auf S. 346 gegeben. Für Systeme, in welchen einzelne materielle Punkte besonderen Besbingungen unterworfen sind (Zwang von Kurven, Oberslächen u. s. w.), gelten natürlich dieselben Gleichungen, falls es gelingt, die Bedingungen durch Kräfte auszudrücken.

Auch die Durchführung dieser allgemeinen Aufgabe verdankt man Las grange; seine Darstellung ist sehr zwedmäßig für eine Reihe von prak-

<sup>1)</sup> So hat z. B. Lagrange das Princip der virtuellen Berrüdungen an die Spize gestellt.

<sup>\*)</sup> Daß in bem Sage über bie Beziehung von Energie und Arbeit und in bem Sage von der Erhaltung der Energie ursprünglich statt des Wortes "Energie" das Wort "Kraft" gebraucht wurde, hat mit obiger Darstellung natürlich nichts zu thun.

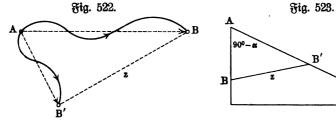
tischen Aufgaben, unter benen die Untersuchung der Bewegung einer Glocke und ihres Klöppels und der entsprechenden Reaktionen an Glockenstühlen besonders hervorgehoben werden mag.

Die Gleichungen von Lagrange hat Hamilton wieder zu einem ziemlich umfassenden Principe zusammengezogen, das sehr fruchtbar ist, freilich nicht bei Anwendung elementarer Methoden.

Dagegen läßt sich ein anderes, von Gauß eingeführtes Princip, das Princip des kleinsten Zwanges, welches gleichsalls die Gleichungen von Lagrange umfaßt, auch bei elementarer Behandlung gelegentlich mit Borteil anwenden.

Dieses Princip läßt sich folgendermaßen barftellen.

Benn ein materieller Punkt von der Masse  $\mu$ , der einem System ansgehört, in der Zeit  $\tau$  die Berlegung [AB] hätte, falls er frei wäre, thatssachlich aber in dieser Zeit  $\tau$  die Berlegung [AB'] erleidet, so stellt die



Berlegung [BB']=[z] ben Zwang dar, welchem seine Bahn innerhalb der Zeit  $\tau$  unterliegt (vergl. Fig. 522). Drückt man diesen Zwang, welcher in phoronomischer Hinsicht durch [z] ausgedrückt wird, in dynamischer Hinsicht mit Gauß durch  $\mu z^2$  aus, so ist

$$Z = \mu_1 z_1^2 + \mu_2 z_2^2 + \cdots \quad . \quad . \quad . \quad . \quad . \quad 241)$$

ber Zwang eines materiellen Syftems.

Das Princip von Gauß fagt nun aus, daß die thatsaclichen Beziehungen sich von allen möglichen Beziehungen badurch untersicheiden, daß für sie der Zwang Z in jedem Zeitelemente ein Minismum ift.

Dabei ist die Bedingung der Ruhe zu erschließen, indem man sie als Grenzfall der Bewegung auffaßt.

Als Beispiel diene zunächst die Bestimmung der Beschleunigung für die Bewegung auf einer schiefen Ebene. Ift x diese Beschleunigung, so ist (vergl. Fig. 523) der Weg ohne Zwang  $AB=\frac{1}{2}g\tau^2$ , der Weg mit Zwang  $AB'=\frac{1}{2}x\tau^2$ . Man hat also

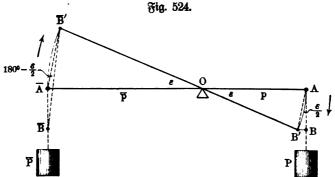
$$Z = \mu z^2 = \frac{1}{4} \mu \tau^4 [g^2 + x^2 - 2 g x \sin \alpha].$$

Da  $\mu z^2$  für  $x=g\sin\alpha$  ein Minimum wird, so ist  $g\sin\alpha$  die that-sächliche Beschleunigung für die schene.

Geht man von einem Zustande der Ruhe aus, so muß  $g \sin \alpha = 0$ , b. h.  $\alpha = 0$  sein, salls keine Bewegung eintreten soll.

Als nächstes Beispiel diene die Untersuchung der Bewegung eines zweisarmigen Hebels, wie ihn Fig. 524 (a. f. S.) zeigt. Wir gehen von der

künstlich hergestellten Ruhelage aus, in der der Hebelarm wagerecht steht. Ist die Winkelbeschleunigung für die beginnende Bewegung, sobald der Hebel



frei gelassen wird,  $\iota$ , so ist der Weg AB' für die dargestellte Drehung in zweiter Annäherung als  $\frac{1}{2}p\iota\tau^2$ , der Weg AB als  $\frac{1}{2}g\tau^2$  anzuseten, so daß für A

$$\mu z^2 = rac{P}{g} \cdot rac{1}{4} au^4 \left( p^2 \iota^2 + g^2 - 2 \, p \, i \, g \cos rac{\varepsilon}{2} 
ight)$$

anzusegen ift. Ebenso folgt für  $\overline{A}$ 

$$\mu \bar{z}^2 = rac{ar{P}}{g} \cdot rac{1}{4} au^4 \Big( ar{p}^2 \iota^2 + g^2 + 2 \, p \, i g \cos rac{arepsilon}{2} \Big) \cdot$$

Demnach ist

$$Z=rac{1}{4}\, {r}^{4} \Big[ {\iota}^{2} \cdot rac{Pp^{2}\,+\,ar{F}^{2}ar{p}^{2}}{g} + g\,(P+ar{P}) - 2\, \iota\cosrac{\epsilon}{2}\,(p\,P-ar{p}\,ar{P}) \Big] \cdot$$

Das Minimum tritt ein für

$$\iota = rac{Pp - \overline{Pp}}{rac{P}{g}p^2 + rac{\overline{P}}{g}p^2} cos rac{arepsilon}{2} \cdot$$

Der Grenzübergang liefert für lim & = 0

$$\iota = \frac{Pp - \overline{P}p}{\frac{P}{g}p^2 + \frac{\overline{P}}{g}\overline{p}^2},$$

b. h. man erhält die bekannte Formel wieder, welche  $\iota = \frac{Mo}{\mathfrak{T}\mathfrak{r}}$  entspricht.

Soll keine Bewegung aus der vorausgesetzten Ruhelage eintreten, so muß  $Pp=\overline{P}p$  sein.

Als lettes Beispiel diene die Betrachtung eines pendelnden Körpers. Ein Punkt P des Körpers (vergl. Fig. 525) von der Masse  $\mu$  hätte als frei schwingendes Fadenpendel bei dem Ausschlage  $\alpha$  die Tangentialbeschleunigung  $g\sin\alpha$ , während er thatsächlich bei einer augenblicklichen Winkelbeschleunigung  $\iota$  die Tangentialbeschleunigung  $r\iota$  hat. Für ein Zeitelement  $\tau$  entspricht der Beschleunigung  $g\sin\alpha$  auf der Bahn der Weg  $\frac{1}{2}g\sin\alpha\tau^2$ , der Beschleunigung

 $r\iota$  der Weg  $\frac{1}{2}r\iota\tau^2$ , so daß hier der Zwang in phoronomischer Hinsicht durch  $\frac{1}{2}\tau^2(g\sin\alpha-r\iota)$  und in dynamischer Hinsicht durch  $\frac{1}{4}\mu\tau^4(g\sin\alpha-r\iota)^2$  dargestellt wird. Für den Körper muß also

$$\frac{1}{4}\tau^{4} \Sigma \mu (g \sin \alpha - r\iota)^{2} = \frac{1}{4}\tau^{4} \Sigma (\mu g^{2} \sin^{2} \alpha - 2 \mu g \sin \alpha r\iota + \mu r^{2}\iota^{2})$$

$$= \frac{1}{4}\tau^{4} [g^{2} \Sigma \mu \sin^{2} \alpha - 2 g\iota \Sigma \mu r \sin \alpha + \iota^{2} \Sigma \mu r^{2}]$$

ein Minimum fein. Das tritt ein für

$$\iota = \frac{g \sum \mu r \sin \alpha}{\sum \mu r^2}.$$

Bezeichnet man das Gewicht des Körpers mit G, den Abstand des Schwerpunktes S von der Drehungsachse mit s und die Abweichung der Geraden

AS von der Bertikalen durch &, so ist für die augens blidkliche Stellung des Pendels die Lage des Schwers punktes gegen die Bertikalebene AV bestimmt durch

$$\frac{G}{g} \cdot (s \sin \theta) = \Sigma \mu (r \sin \alpha).$$

Man hat also

$$\iota = \frac{G(s\sin\vartheta)}{\sum \mu r^2} = \frac{Mo}{\mathfrak{Tr}},$$

d. h. man erhält für die Bestimmung der Winkels beschleunigung die bekannte Formel wieder.

Soll aus einem, noch zu bestimmenden Zusstand der Ruhe keine Bewegung eintreten, so muß  $Mo = G(s \sin \vartheta) = 0$  sein, d. h. es muß  $\vartheta = 0$  sein.

Das Princip von Gauß hat ebenso wie das Princip von Samilton und das früher aufgestellte

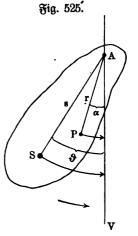
Brincip ber kleinsten Wirfung insofern ein besonderes Geprage, als es die thatsachlichen Beziehungen aus allen möglichen Beziehungen burch Bestimmung eines Minimums (ober Maximums) ausscheibet.

Es steht in naher Bermandtschaft zu dem Principe der schnellsten Ankunft (vergl. S. 290), welches die Lichtbewegungen beherrscht.

Man hat aus der Existenz derartiger Principien auf eine bestimmte Zwedmäßigkeit in der Einrichtung der Außenwelt schließen wollen.

Kein Geringerer als Euler, dem die Wechanit so viel verdankt, sagt gelegentlich: "Da nämlich die Einrichtung der ganzen Welt die vorzüglichste ist, und da sie von dem weisesten Schöpser herstammt, wird nichts in der Welt getrossen, woraus nicht irgend eine Maximal= oder Minimaleigenschaft hervorleuchtete; deshalb kann kein Zweisel bestehen, daß alle Wirkungen in der Welt ebensowohl durch die Wethode der Maxima und Ninima aus den Zwecken wie aus den wirkenden Ursachen selbst abgeleitet werden können."

Eine genauere Betrachtung dieser Principien zeigt aber, daß bei ihrer Fassung lediglich eine Form gewählt worden ist, welche ebenso leicht vers mieden werden kann.



So scheint sich 3. B. das Licht nur auf Wegen türzester Zeit auszusbreiten, während es sich thatsächlich auf allen möglichen Wegen ausbreitet, und zwar so, daß sich die Wellen auf jenen besonderen Wegen verstärken und demnach dort für das Auge sichtbar werden.

So läßt sich das Princip von Gauß aus dem Principe von d'Alembert ableiten, und umgekehrt 1).

Trozdem ist die besondere Fassung der Principien, in welchen eine Maximal= oder Minimaleigenschaft ausgesprochen wird, dei deren Verwendung gelegentlich von Wert, wie die oden gegebenen Beispiele zeigen. Sie sagen aber in der besonderen Fassung nichts Neues, d. h. sie sügen nichts zu der allgemeinen Auffassung hinzu, welche durch das Princip des Parallelogramms, das Princip der Paarwirkung und das Princip von d'Alemsbert im Verein mit den zugehörigen Desinitionen bestimmt wird.

<sup>1)</sup> Bergl. dazu Schefflers Abhandlung in Schlömilchs Zeitschr. f. Mathematik, III und Machs Mechanik, Kapitel 3 und 4.

## Anwendungen der Binetik des farren Borpers.

1. Das physische Bendel. Ein Körper, der um eine horizontale Achse Schwingungen vollführt, wird als physisches Bendel bezeichnet. Man stellt seine Bewegung am besten dar durch Bergleichung mit einem entsprechenden mathematischen Pendel von gleicher Winkelbeschleunigung.

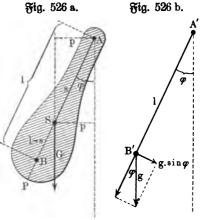
In Fig. 526 a gilt für den pendelnden Körper, deffen Achse bei A durch= treten mag, mahrend S seinen Schwerpunkt bezeichnet, gemäß Formel Rr. 192)

$$\iota = \frac{\textit{Mo}}{\mathfrak{Tr}} = \frac{\textit{G} \cdot \textit{p}}{\mathfrak{Tr}} = \frac{\textit{G} \cdot \textit{s} \cdot \textit{sin } \phi}{\mathfrak{Tr}}$$

In Fig. 526 b gilt für das Fadenspendel

$$\iota = \frac{g \sin \varphi}{l}.$$

Aus den beiden Gleichungen folgt  $l=\frac{\mathfrak{Tr}\cdot g}{G\cdot s}$ , d. h. giebt man einem Fadenpendel die hiermit bestimmte Länge, so stimmt seine Winkelbeschleusnigung überein mit der Winkelbeschleusnigung des vorgelegten pendelnden Körpers.



Führt man die Masse  $extbf{ extit{M}} = rac{G}{g}$  ein, so ist  $l = rac{\mathfrak{Tr}}{ extbf{ extit{M}} \cdot s}$ 

Giebt man der Geraden AS des Körpers dieselbe Ansangslage wie dem Pendelsaden A'B', z. B. beide Male einem Ausschlage von  $5^{\circ}$  nach links entsprechend, so stimmt die Bewegung von AS genau überein mit der Bewegung von A'B'. Da nun die Dauer einer vollen Schwingung für das Fadenspendel (vergl. S. 177) angenähert bestimmt ist durch

$$T=2\pi\sqrt{\frac{l}{g}},$$

so gilt für die Schwingungsbauer des pendeluden Körpers angenähert

$$T = 2 \pi \sqrt{\frac{\mathfrak{Tr}}{G \cdot s}} = 2 \pi \sqrt{\frac{\mathfrak{Tr}}{M \cdot s \cdot g}} \cdot \cdot \cdot \cdot 242)$$

Bernide, Medanif. I.

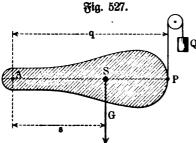
wobei G und M bessen Sewicht und Masse,  $\mathbf{x}$ r bessen Trägheitsmoment für die Achse durch A und s den Abstand seines S Schwerpunktes von der Achse bezeichnet.

Durch Umkehrung der Formel Nr. 242) kann man das Trägheitsmoment Tr durch den Bersuch bestimmen, indem man die Schwingungsdauer T sest= stellt; man hat

$$\mathfrak{Tr} = \frac{T^2}{4 \, \pi^2} \cdot G \cdot s.$$

Dabei ist der Wert des Momentes G. s gemäß Fig. 527 zu bestimmen, nachdem man die Lage von P auf der Berlängerung von AS für die Ruheslage des pendelnden Körpers seitgestellt

hat; man hat



 $G \cdot s = 0 \cdot a$ 

Trägt man A'B'=l aus Fig. 526 b auf AS in Fig. 526 a auf, so daß AB=l ist, so heißt B der Schwinsgungspunkt des pendelnden Körpers, während l selbst seine reduzierte Bendellänge genannt wird.

Läßt man den Körper um eine Achse durch B schwingen, welche der Achse durch A parallel ist, so ist die reduzierte Länge  $\overline{l}$  für die neue Achse, in Bezug auf welche das Trägheitssmoment  $\overline{\mathbf{Tr}}$  sein mag, gegeben als

$$\bar{l} = \frac{\overline{\mathfrak{T}}\overline{\mathfrak{r}}}{M(l-s)}$$

Bezeichnet man das Trägheitsmoment für eine parallele Achse durch den Schwerpunkt S durch  $\mathbf{Tr}_{0}$ , so ist

$$\mathfrak{T}\mathbf{r} = \mathfrak{T}\mathbf{r}_0 + s^2M$$
 und  $\overline{\mathfrak{T}}\mathbf{r} = \mathfrak{T}\mathbf{r}_0 + (l-s)^2M$ ,

d. h. man hat

$$\overline{\mathfrak{Tr}} = \mathfrak{Tr} + (l^2 - 2 ls) M.$$

Da Tr = lsM und  $\overline{\mathrm{Tr}} = \overline{l}(l-s)M$  ist, so folgt daraus

$$\bar{l}(l-s)M = lsM + (l^2-2ls)M$$

oder

$$\bar{l}(l-s)=l(l-s),$$

b. h. es ift  $\bar{l} = l$ .

Der penbelnde Körper hat also für die Achsen durch A und durch B bieselbe reduzierte Penbellänge, also auch dieselbe Schwingungsbauer.

Stellt man die Lage von B durch Bersuche sest (Umdrehungspendel), so ist AB=l.

Denkt man s veränderlich, so ift auch

$$l = \frac{\mathfrak{T}r}{Ms} = \frac{\mathfrak{T}r_0}{Ms} + s$$

veränderlich. Führt man noch den Trägheitsarm  $e_0$  für Tr $_0$  ein, so daß  ${\rm Tr}_0 = M e_0^2$  ist, so ist

$$l=\frac{\varrho_0^2}{s}+s.$$

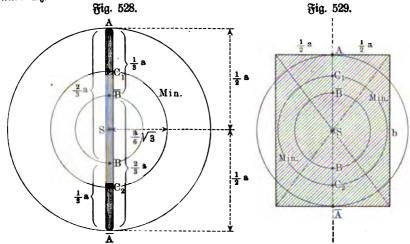
Man hat  $l=\infty$  für s=0 und für  $s=\infty$ , während für  $\dot{s}=\varrho_0$  bas Minimum von l im Werte von  $l=2\,\varrho_0$  eintritt, wie man unter anderem bei graphischer Darstellung der Hyperbel  $(l-s)s=\varrho_0^3$  leicht sieht.

Demnach hat auch die Schwingungsdauer ein Minimum für

$$T_0 = 2 \pi \sqrt{\frac{\overline{2 \varrho_0}}{g}}$$
.

Da  $l=2\,\varrho_0$  ist für  $s=\varrho_0$ , so ist hier  $l-s=\varrho_0$ , d. h. man hat  $l-s=s=\varrho_0$ .

Schlägt man mit  $\varrho_0$  um S in der Ebene der Zeichnung der Fig. 526 a einen Kreis, so läßt sich dieser aufsassen als die Durchdringung eines Cylinders, dessen Seiten der Achse durch A parallel sind. Für jede Seite dieses Cylinzbers als Drehungsachse zeigt der pendelnde Körper die minimale Schwingungsbauer  $T_0$ .



Für andere Werte von l bezw. T sind s und l-s verschieden, so daß es zwei Kreise von den Radien s und l-s um S giebt, für welche die entsprechenden Achsen zu demselben Werte von T sühren.

Für einen prismatischen Stab von der Länge a, der an einem Ende aufgehängt ist, hat man z. B.

$$\mathfrak{T}_{r_0} = \frac{M}{12}a^2$$
 und  $\mathfrak{T}_{r} = \frac{M}{12}a^2 + M\frac{a^2}{4} = \frac{M}{3}a^2$ 

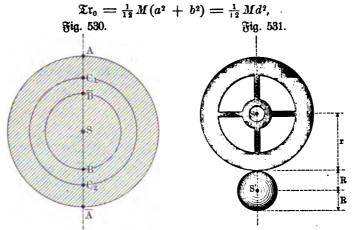
und ferner  $s = \frac{a}{2}$ . Hier ist also

$$l = \frac{\frac{1}{3} Ma^2}{M \cdot \frac{a}{2}} = \frac{2}{3} a$$
 und  $l - s = \frac{1}{6} a$ .

In Fig. 528 (a. v. S.) ist für die Achsen durch A,  $\overline{B}$ , B,  $\overline{A}$ , senterecht zur Ebene der Zeichnung, die Schwingungsdauer T dieselbe und zwar  $T=2\pi\sqrt{\frac{2a}{3g}}$ .

Da  $ho_0=rac{a}{6}\sqrt{3}$  ist, so liesern die Achsen durch  $C_1$  und  $C_3$ , salls  $SC_1=SC_2=
ho_0$  ist, das Minimum der Schwingungsdauer, nämlich  $T_0=2~\pi~\sqrt{rac{a}{3~q}\sqrt{3}}.$ 

Für eine rechtedige Platte (vergl. Fig. 529), welche um Achsen senkrecht zu ihrer Ebene schwingt, gilt Folgendes. Man hat



falls man die Diagonale durch d bezeichnet, und ebenso  $\varrho_0=\frac{d}{6}\sqrt{3}$ . Für eine Achse durch A ist  $\operatorname{Tr}=\frac{1}{12}M(a^2+4b^2)$  und  $s=\frac{b}{2}$ , so daß gilt  $l=\frac{\frac{1}{12}M(a^2+4b^2)}{M\cdot\frac{b}{2}}=\frac{a^2+4b^2}{6\,b} \quad \text{und} \quad l-s=\frac{a^3+b^2}{6\,b}.$ 

Für eine kreissörmige Platte (vergl. Fig. 530), welche um Achsen senkt zu ihrer Ebene schwingt, gilt Folgendes. Man hat  $\operatorname{Tr}_0 = \frac{1}{2} M r^2$  und ebenso  $\varrho_0 = \frac{r}{2} \sqrt{2}$ . Für eine Achse durch A ist  $\operatorname{Tr} = \frac{3}{2} M r^2$  und s = r, so daß gilt

$$l = \frac{\frac{3}{2}Mr^2}{Mr} = \frac{3}{2}r$$
 und  $l - s = \frac{1}{2}r$ .

Um  $\operatorname{Tr}_0$  durch Bersuche zu bestimmen, bestimmt man  $\operatorname{Tr}$  für eine Achse durch A und erhält  $\operatorname{Tr}_0 = \operatorname{Tr} - s^2 M$ .

Muß man mit einer Achse durch S arbeiten, weil sich in keinem Punkte A des Körpers eine Achse andringen läßt, so verbindet man den Körper mit Massen von bekannten Trägheitsmomenten, wie es Fig. 531 zeigt. Hier ift für eine Achse durch S anzusegen

$$\mathfrak{T} r = \mathfrak{T} r_0 + \frac{2}{5} m R^2 + m (R + r)^2$$

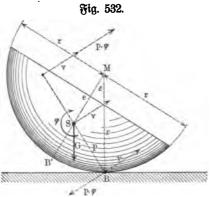
falls man die Masse der hinzugefügten Hülfskugel vom Radius R durch m bezeichnet.

Aus der Beobachtung der Schwingungsdauer folgt  $\operatorname{Tr}$  und daraus durch Rechnung  $\operatorname{Tr}_0$ .

2. Die Wiege. Ein Abschnitt einer Kugel ober eines Cylinders mag burch einen Anstoß aus seiner Ruhelage auf einer horizontalen Gbene ent-

fernt werden, so daß er, sich wiegend ohne zu gleiten, Schwingungen vollführt, wie es Fig. 532 andeutet.

Bezeichnet man für den Schwerspunkt S die Geschwindigkeiten der Versschung und der Drehung bezw. mit [v] und  $[\varphi]$ , so erhält der augenblickliche Drehpunkt B durch die Drehung um S die Geschwindigkeit  $SB.\varphi = p.\varphi$  und durch die Verschung von S die Geschwindigkeit v. Da B für einen Zeitpunkt in Ruhe ist, so müssen sich [v] und  $[p\varphi]$  für B zerstören, wie es Fig. 532 für den Hingang (nach rechts) des Körpers zeigt.



Hat die ursprüngliche Bertikale MB' gegen ihre Auhelage einen Außschlag  $\varepsilon$ , so ist  $p^2=r^2+e^2-2\,re\cos\varepsilon$ , so daß  $v^2=\varphi^2(r^2+e^2-2\,re\cos\varepsilon)$  ist.

Demnach ist die (aktuelle) Energie des Körpers für die Stellung & ge= geben als

$$\frac{1}{2}Mv^2 + \frac{1}{2}xr\varphi^2 = \frac{1}{2}\varphi^2[M(r^2 + e^2 - 2re\cos\epsilon) + xr].$$

Diese Energie wird zu Rull für ben größten Ausschlag des Körpers (nach rechts), der für  $\varepsilon=\alpha$  eintreten mag, wobei er in dieser Stellung  $\alpha$  zur Umkehr kommt.

Die Arbeit, welche zwischen ben Stellungen  $\varepsilon$  und  $\alpha$  durch die äußeren Kräfte geleistet wird, läßt sich leicht berechnen, da die Reaktionen in B bei einer reinen Rollbewegung, wie wir sie voraußsetzen, keine Arbeit leisten.

Die Höhe des Schwerpunktes S über der Gorizontalen ist für die Stellung  $\varepsilon$  gegeben als  $r-e\cdot\cos\varepsilon$ , so daß er von der Stellung  $\varepsilon$  bis zur Stellung  $\alpha$  um

$$(r-e \cdot \cos \alpha) - (r-e \cos \varepsilon) = e(\cos \varepsilon - \cos \alpha)$$

steigt. Die Arbeit des Gewichtes Mg, welche für Senkungen positiv gerechnet wird, ist also

$$-Mg(\cos \varepsilon - \cos \alpha) \cdot e$$
,

während die entsprechende Anderung der Energie als

Wendet man die

$$0 - \frac{1}{2} \varphi^2 [M(r^2 + e^2 - 2 re \cos \varepsilon) + \mathfrak{T}r]$$

bestimmt ift. Der Bergleich beiber Ausbrude liefert

$$\varphi^{2} = \frac{2 Mg \cdot (\cos \varepsilon - \cos \alpha) \cdot e}{M(r^{2} + e^{2} - 2 r e \cos \varepsilon) + \mathfrak{T}r}$$

und damit auch  $v = p \varphi$ .

Für  $\varepsilon = +\alpha \dots 0 \dots -\alpha$  ist bezw.  $\varphi^2 = 0 \dots m^2 \dots 0$ , wobei  $m^2$  bas Maximum von  $\varphi^2$  darstellt.

Für kleine Werte von  $\varepsilon$ , welche auch kleine Werte von  $\alpha$  nach sich ziehen, ist die Klammer des Kenners darstellbar als

$$r^2 + e^2 - 2 \, re \left(1 - \frac{\varepsilon^2}{2} + \cdots \right) = (r - e)^2 + re \cdot \varepsilon^2 \dots$$

Hier kann man re.  $\varepsilon^2$  gegen  $(r-e)^2$  vernachlässigen, während im Zähler die Entwickelung der Klammer  $\cos \varepsilon - \cos \alpha$  zu  $\frac{1}{2}(\alpha^2 - \varepsilon^2)$  führen würde.

Für kleine Ausschläge gilt also, falls man  $\operatorname{Tr} = \varrho^2$ . M und

$$\frac{(r-e)^2+\varrho^2}{e}=l$$

fett,

$$\varphi^2 = \frac{2 g}{1} (\cos \varepsilon - \cos \alpha).$$

Diese Gleichung stimmt aber genau überein mit der entsprechenden Gleischung für ein mathematisches Pendel von der Länge 1, dessen Schwingungssbauer

$$T=2\pi\sqrt{\frac{l}{a}}$$

ift.

Demgemäß gilt bier

$$T=2\pi\sqrt{\frac{(r-e)^2+\varrho^2}{e\cdot g}}.$$

Der ganze Vorgang lätt sich also so auffassen, als wenn ein Bendel von der Länge 1 um den beweglichen Punkt B seine Schwingungen vollführte.

Damit stimmt auch folgende Betrachtung überein. Gleichung  $\iota = \frac{Mo}{\mathfrak{T} r}$  für B als Drehpunkt an, so gilt

$$\iota = \frac{(\mathit{Mg}) \cdot e \sin \varepsilon}{\mathfrak{Tr} + p^2 \cdot \mathit{M}} \cdot$$

Für kleine Ausschläge ist  $p^2 \sim (r-e)^2$ , so daß

$$\iota = rac{g \cdot \sin \epsilon}{l}$$
 ober  $j_T = (l \, \iota) = g \sin \epsilon$ 

ift, womit wieder die Formeln des Pendels erreicht find.

3. Umfallen eines senkrechten Stabes. Ein Stab OA mag in O burch ein Gelenk befestigt sein, wie es Fig. 533 zeigt. Wir wollen seine

Bewegung betrachten, wenn er aus ber fentrechten Lage bes (unsicheren) Gleichgewichtes burch einen Leinen Anstoß zum Umfallen gebracht wirb.

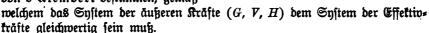
Kia. 533.

Bezeichnen wir das Trägheitsmoment für die Achse durch O mit Tr, so sind Winkelgeschwindigkeit op und Winkelbeschleunigung i für die Stellung a gegeben durch

$$\frac{1}{2} \varphi^2 \mathfrak{T} r - 0 = Gs(1 - \cos \alpha)$$
 und durch

$$\iota = \frac{G s \sin \alpha}{8 r}.$$

Die Reaktionen [H] und [V] von O lassen sich nach dem Principe von d'Alembert bestimmen, gemäß



Gemäß den Formeln Nr. 107 a), bei deren Berwendung zu beachten ist, daß die Drehung in Fig. 583 umgekehrt ersolgt, als in Fig. 216 ( $K_T$  wechselt die Richtung!), gilt

$$H = -\varphi^2 M \xi + \iota M \eta$$
  
-G + V = -\varphi^2 M \eta - \ldot M \xi.

Dabei ist  $\xi = s \sin \alpha$  und  $\eta = s \cos \alpha$ , so daß

$$H = -\frac{2 G s (1 - \cos \alpha)}{\mathfrak{T} r} \cdot M \cdot s \sin \alpha + \frac{G s \sin \alpha}{\mathfrak{T} r} \cdot M \cdot s \cos \alpha$$
$$= \frac{G s^{2} M}{\mathfrak{T} r} \sin \alpha (3 \cos \alpha - 2)$$

unb

$$V = G - \frac{2 Gs(1 - \cos \alpha)}{\mathfrak{T}r} \cdot M \cdot s \cos \alpha - \frac{Gs \sin \alpha}{\mathfrak{T}r} \cdot M \cdot s \sin \alpha$$

$$= G \left[ 1 - \frac{s^2 M}{\mathfrak{T}r} (1 + 2 \cos \alpha - 3 \cos^2 \alpha) \right]$$

ift.

Für  $\alpha=0$  ist H=0, ebenso ist H=0 für  $\cos\alpha=\frac{2}{8}$ , d. h. für  $\alpha \sim 48^{\circ}\,10'$ . Für  $\alpha > \bar{\alpha}$  wird H negativ, so daß [H] von  $\alpha=0^{\circ}\dots \bar{\alpha}$  nach rechts und dann nach links gerichtet ist; für  $\alpha=90^{\circ}$ , d. h. beim Aufsschlagen, ist  $H=-\frac{2\,G\,s^2\,M}{\Im r}$ .

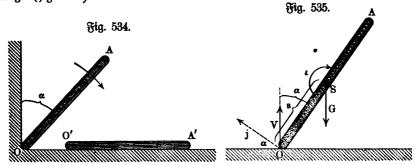
Im Gebiete  $\alpha=0^{\circ}\dots\bar{\alpha}$  hat H sein Maximum für  $\alpha\sim26^{\circ}\,40'$  vom Werte  $0.31\cdot\frac{G\,s^2\,M}{\,{
m Tr}}$ 

Für  $\alpha=0$  ist V=G, für  $\alpha\sim70^{\circ}30'$  hat V ein Minimum vom Werte  $G\left(1-\frac{4}{3}\frac{s^2M}{\mathfrak{Tr}}\right)$ . Für  $\alpha=90^{\circ}$  ist  $V=G\left(1-\frac{s^2M}{\mathfrak{Tr}}\right)$ .

Diese Betrachtungen lassen sich ohne weiteres auf eine Platte übertragen, welche um eine horizontale Achse umschlägt.

If der Stad bei O nicht durch ein Gelent befestigt, sondern in einer Ede ausgestellt, so gilt obige Betrachtung dis zu dem Buntte, wo H negativ wird ( $\bar{\alpha}\sim 48^{\circ}\,10'$ ) bezw. wegen des Austretens der Reibung noch etwas weiter, während dann ein Ausgleiten des unteren Stadendes nach rechts hin erfolgt, so daß der Stad etwa in der Lage O'A' zur Ruhe kommt.

Fällt endlich die seitlich stügende Wand der Fig. 534 fort, so ist die Berschiebung des Schwerpunktes und die Drehung um diesen zu behandeln (vergl. Fig. 535).



Bezeichnet man das Trägheitsmoment für den Schwerpunkt durch  ${\rm Tr}_0$ , so gilt für die Berschiebung

$$j_{S} = \frac{G - V}{M}$$

und für die Drehung

$$\iota = \frac{\textit{Vs} \sin \alpha}{\mathcal{X}r_0} \cdot$$

Da das Stangenende O sich wagerecht bewegt, so muß für dieses die (senkrechte) Beschleunigung der Berschiedung durch die Drehung aufgehoben werden. Die Drehung um S giedt O die Beschleunigung  $j=s\iota=\frac{Vs^2\sin\alpha}{\mathfrak{T}r_0}$ ,

beren Bertikalkomponente  $\frac{{m V} s^2 sin^2 lpha}{{\mathfrak T} r_0}$  ist. Man hat also

$$\frac{G-V}{M}=\frac{Vs^2sin^2\alpha}{\mathfrak{T}r_0},$$

d. h.

$$V = \frac{G}{1 + \frac{Ms^2 \sin^2 \alpha}{\mathfrak{T}_{r_0}}}$$

und damit ist  $j_S$  und  $\iota$  endgültig bestimmt.

Da die lebendige Kraft der Stange bei Beginn der Bewegung den Wert Null hat, so erzeugt die Arbeit  $Gs(1-\cos\alpha)$  die lebendige Kraft für die Stellung.  $\alpha$ . Ift v die Geschwindigkeit von S und  $\varphi$  die Winkelgeschwindigkeit um S, so gilt also

$$Gs(1 - cos \alpha) = \frac{1}{2}Mv^2 + \frac{1}{2}\mathfrak{T}r_0 \varphi^2.$$

Für das Stangenende O gilt wieder  $v = s \varphi \sin \alpha$ , so daß damit v und  $\varphi$  bestimmt ist.

Die wagerechte Geschwindigkeit von O ist im besondern s p cosa.

4. Beschlennigte Schraubenbewegung. Eine (belastete) Schraube mag bei senkrechter Achsenstellung durch ihr eigenes Gewicht Q = Mg sinken.

Um eine gleichförmige Abwärtsbewegung der Schraube zu erreichen, müßte ein hemmendes Moment vom Werte (vergl. S. 574)

$$Mo = Qr_m tg(\alpha_m - \varphi)$$

angebracht werden, wobei sich  $r_m$  und  $\alpha_m$  wieder auf die mittlere Schrauben- linie beziehen.

Fällt dieses Moment fort, so wird so viel aktuelle Energie (lebendige Kraft) erzeugt, als der Arbeit dieses hemmenden Momentes entsprechen würde.

Da die volle Umbrehung, für welche die Arbeit  $Mo.2\pi$  in Rechnung zu stellen ist, der Senkung um eine Ganghöhe h entspricht, so entspricht einer Senkung s die Arbeit

$$\frac{s}{h} \cdot 2\pi \cdot Qr_m tg(\alpha_m - \varphi),$$

wofür man auch, mit Rücksicht auf  $h=2\pi r_m$ .  $tg\,\alpha_m$ , schreiben kann

$$Qs \frac{tg(a_m - \varphi)}{tg \alpha_m}$$
.

Ist v die Geschwindigkeit in Richtung der Schraubenachse, welche der Senkung s entspricht, so ist die zugehörige Winkelgeschwindigkeit  $\varphi$  bestimmt durch

so daß

$$r_m\varphi:v=2\pi r_m:h,$$

$$\varphi = 2 \pi \cdot \frac{v}{h}$$
 ift.

Demgemäß ist die gesamte aktuelle Energie, welche der Senkung s entspricht

$$\frac{1}{2}Mv^2 + \frac{1}{2}\varphi^2\mathfrak{T}r = \frac{1}{2}v^2\Big(M + \frac{4\pi^2}{h^2}\cdot\mathfrak{T}r\Big)$$

Da  $h=2\pi r_m$ . tg  $\alpha_m$  ist, so ist  $\frac{4\pi^2}{h^2}=\frac{1}{r_m^2\cdot tg^2\alpha_m}$  und man hat, salls man die Masse M sür den Abstand  $r_m$  reduziert, so daß  $\operatorname{Tr}=r_m^a\cdot \mu$  wird, für diese Energie den Wert

$$\frac{1}{2}v^2(M + \mu \cdot \cot^2\alpha_m).$$

Demgemäß gilt die Gleichung

$$Qs\frac{tg(\alpha_m - \varphi)}{tg\alpha_m} = \frac{1}{2}v^2(M + \mu \cdot \cot^2\alpha_m).$$

Bei gleichmäßiger Beschleunigung ist  $\frac{1}{2}v^2=j$ . s, so daß sich dann

$$j = \frac{Q \cdot tg(\alpha_m - \varphi) \cdot tg \alpha_m}{M \cdot tg^2 \alpha_m + \mu} = g \cdot \frac{tg(\alpha_m - \varphi) \cdot tg \alpha_m}{tg^2 \alpha_m + \frac{\mu}{M}}$$

ergiebt.

Aus dem Werte von j folgt dann für einen bestimmten Wert von s  $v^2 = 2j \cdot s$ .

Ist die Schraube an ihren Hebelarmen mit großen Schwungkugeln verssehen, wie es 3. B. bei Prägewerken der Fall ist, so ist  $M \cdot tg^2 \alpha$  im Nenner gegen  $\mu$  zu vernachlässigen, bezw.  $tg^2 \alpha_m$  gegen  $\frac{\mu}{M}$ ; man hat hier

$$j \sim g \cdot \frac{M}{\mu} \cdot tg(\alpha_m - \varphi)$$
.  $tg \alpha_m$ .

Ift 3. B.  $M=300\,\mathrm{kg}$ , und kommen babei 200 kg auf die Schwungstugeln im Abstande  $20\,r_m$ , so ist  $\mu\sim270\,M$ , also  $\frac{\mu}{M}\sim270$ , während  $tg^2\alpha_m$  sit  $\alpha_m=11^{\circ}20'$  den Wert 0,04 hat.

Wird die Schraube nicht lediglich sich selbst überlassen, sondern außerdem im Sinne einer Senkung durch außere Kräfte gedreht, deren Arbeit A ist, so gilt

$$\mathfrak{A} + Qs \frac{tg(\alpha_m - \varphi)}{tg \alpha_m} = \frac{1}{2} v^2 (M + \mu \cdot \cot^2 \alpha_m).$$

Handelt es sich um die verzögerte Bewegung, welche eine sich aufswärts bewegende Schraube durch ihr Gewicht erleidet, so ist in den entswicklen Formeln ( $\mathfrak A=0$ ) das Borzeichen von  $\varphi$  umzusehren.

Das Arbeitsvermögen einer reibungslos ( $\varphi = 0$ ) finkenden Schraube ift  $(\frac{1}{2}v^2 = j \cdot s)$  proportional zu j, b. h. also für

$$j \sim g \cdot \frac{M}{\mu} \cdot tg(\alpha_m - \varphi) \cdot tg \alpha_m$$

proportional zu  $tg \, \alpha_m$ .  $tg \, \alpha_m$ . Demnach ist der Wirkungsgrad hier

$$\eta = \frac{tg(\alpha_m - \varphi) \cdot tg \alpha_m}{tg \alpha_m \cdot tg \alpha_m} = \frac{tg(\alpha_m - \varphi)}{tg \alpha_m}.$$

Für bas heben um die Strecke s ist der Wirkungsgrad in gleicher Beise

$$\quad \eta' = \frac{tg \, \alpha_m}{tg \, (\alpha_m + \varphi)} \cdot$$

Demnach ist für einen ganzen Hub (Heben und Senken) als Wirskungsgrad

$$\eta \cdot \eta' = \frac{tg(\alpha_m - \varphi)}{tg(\alpha_m + \varphi)}$$

in Rechnung zu ftellen.

Fir  $\alpha=11^{\circ}20'$  und  $\varphi=5^{\circ}40'$  ift  $tg\,\alpha=0.2$  und  $tg\,\varphi=0.01$  und  $\eta$  .  $\eta'\sim\frac{1}{3}$ .

5. Beschleunigte Rollenbewegung. Es find die Bewegungsverhältnisse gemäß Fig. 536 zu untersuchen.

Das Sewicht Q an der losen Kolle EG soll durch das Gewicht P gehoben werden. Der Halbmesser der losen Kolle sei  $r_1$ , das Gewicht derselben mit Zubehör V, das Trägheitsmoment  $\operatorname{Tr}_1$ . Der Halbmesser der sesten Kolle AB sei  $r_2$ , das Gewicht derselben mit Zubehör W, das Trägheitsmoment  $\operatorname{Tr}_2$ .

Für die parallele Lage der Seilenden haben wir, unter j die Beschleunigung des sinkenden Gewichtes P, unter  $j_1$  die Beschleunigung der aufsteigensden Last Q+V, unter  $j_2$  die Beschleunigung der drehenden Bewegung am Umfange der losen Kolle verstanden,

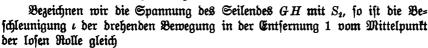
$$j=j_1+j_2$$

Setzen wir voraus, daß das Seil auf dem Umfange der losen Rolle nicht gleiten kann, so ist die Beschleunigung  $j_2$  der drehenden Bewegung gleich der Beschleunigung  $j_1$  der fortschreitenden, daher

$$j=2\,j_1$$

Es sei  $S_1$  die Spannung des Seilendes BE, so hat man

1) 
$$j = \frac{P - S_1}{\frac{P}{g} + \frac{\mathfrak{L}r_2}{r_2^2}} = 2 j_1.$$



$$\frac{(S_1-S_2)r_1}{\Im r_2}.$$

Hieraus folgt

2) 
$$j_1 = \frac{(S_1 - S_2) r_1^2}{\mathfrak{T} r_1} = \frac{j}{2}$$

Andererseits ist für die aufsteigende Bewegung der Last Q+V dieselbe Beschleunigung  $j_1$ , gleich

3) 
$$j_1 = \frac{S_1 + S_2 - (Q + V)}{\frac{Q + V}{q}} = \frac{j}{2}$$
.

Aus diesen Gleichungen läßt sich j,  $j_1$ ,  $S_1$  und  $S_2$  entwickeln. Aus 2) und 3) erhalten wir

$$2\,S_1 = j_1 \frac{\mathfrak{T}_{\mathbf{1}_1}}{r_1^2} + j_1 \frac{Q + V}{g} + Q + V,$$
 und auß 1) 
$$2\,S_1 = 2\left[P - 2\,j_1\Big(\frac{P}{g} + \frac{\mathfrak{T}_{\mathbf{1}_2}}{r_2^2}\Big)\right],$$

deshalb ist

$$j_{1}\left(\frac{\mathfrak{T}r_{1}}{r_{1}^{2}} + \frac{Q+V}{g} + 4\frac{P}{g} + 4\frac{\mathfrak{T}r_{2}}{r_{2}^{2}}\right) = 2P - (Q+V),$$

$$j_{1} = \frac{1}{2} \frac{P - \frac{Q+V}{2}}{\frac{P}{g} + \frac{Q+V}{4g} + \frac{\mathfrak{T}r_{2}}{r_{2}^{2}} + \frac{\mathfrak{T}r_{1}}{4r_{1}^{2}}} = \frac{j}{2},$$

$$S_{1} = P - j\left(\frac{P}{g} + \frac{\mathfrak{T}r_{2}}{r_{2}^{2}}\right),$$

$$S_{2} = \frac{Q+V}{2} + \frac{j_{1}}{2}\left(\frac{Q+V}{g} - \frac{\mathfrak{T}r_{1}}{r_{1}^{2}}\right).$$

Die Abrigen Größen v und s der Bewegung für die Zeit t ergeben sich nun auf leichte Beise.

Statt beffen kann man auch folgenbermaßen ichließen.

Bezeichnen wir den in der Zeit t von dem Gewichte P zurückgelegten Weg mit  $s_1$ , den in derselben Zeit von Q+V zurückgelegten Weg mit  $s_2$ , so ist

$$s_1 = \frac{1}{9} jt^2$$
 und  $s_2 = \frac{1}{9} j_1 t^2$ .

Hieraus folgt, da  $j=2j_1$  ist,

$$s_1 = 2 s_2.$$

Die von dem Gewicht P verrichtete Arbeitsgröße während der Zeit t ist  $Ps_1$ , die von der Last Q+V verrichtete dagegen

$$-(Q+V)s_2$$
 ober  $-\frac{1}{2}(Q+V)s_1$ .

Die Arbeit A ber gangen Maschine ift baber

$$\mathfrak{A} = \left(P - \frac{Q + V}{2}\right)s_1.$$

Andererseits ergiebt sich die Energie der ganzen Maschine nach Formel Nr. 237)

$$E = \frac{1}{9}Mv^2 + \frac{1}{9}\varphi^2\mathfrak{T}r.$$

Der erste Summand bestimmt die Arbeit des sinkenden Gewichtes P und die der aufsteigenden Last Q+V, der zweite Summand dagegen die Arbeit der drehenden sesten und losen Rolle.

Das Gewicht P habe die Geschwindigkeit  $v_2$ , so ist, unter  $\varphi_2$  die Winkelsgeschwindigkeit der sessen Kolle verstanden,

$$v_2 = r_2 \varphi_2$$
.

Ebenso ist für die Geschwindigkeit  $v_1$  der Last Q+V und die Winkelsgeschwindigkeit  $\varphi_1$  der losen Rolle

$$v_1 = r_1 \varphi_1$$
.

Außerdem aber haben wir, da  $v_2=jt$ ,  $v_1=j_1t$  und  $j_1=\frac{j}{2}$  ift,  $v_2=2\,v_1.$ 

Nach diesen Vorbemerkungen ist, falls man v statt  $v_2$  einführt

b. h. 
$$E = \frac{1}{2} \frac{P}{g} v^2 + \frac{1}{2} \frac{Q+V}{g} \left(\frac{v}{2}\right)^2 + \frac{1}{2} \left(\frac{v}{r_2}\right)^2 \mathfrak{T} r_2 + \frac{1}{2} \left(\frac{v}{2r_1}\right)^2 \mathfrak{T} r_1,$$

$$E = \frac{1}{2} v^2 \left(\frac{P}{g} + \frac{Q+V}{4g} + \frac{\mathfrak{T} r_2}{r_2^2} + \frac{\mathfrak{T} r_1}{4r_1^2}\right).$$

Setzen wir die beiden entwickelten Werte A und E einander gleich, so entsteht

$$\left(P - \frac{Q+V}{2}\right)s_1 = \frac{1}{2}v^2\left(\frac{P}{g} + \frac{Q+V}{4g} + \frac{\mathfrak{X}\mathfrak{r}_2}{r_2^2} + \frac{\mathfrak{X}\mathfrak{r}_1}{4r_1^2}\right)$$

Für  $s_1 = rac{v^2}{2\,j}$  ergiebt sich die Beschleunigung des sinkenden Gewichtes P

$$j = \frac{P - \frac{Q + V}{2}}{\frac{P}{g} + \frac{Q + V}{4 g} + \frac{\mathfrak{T}r_2}{r_2^2} + \frac{\mathfrak{T}r_1}{4 r_1^2}} = 2 j_1.$$

6. Bewegung eines Eisenbahuzuges unter Berlickfichtigung des Luftwiderstandes. Da der Luftwiderstand (vergl. S. 164) dem Quadrate der Geschwindigkeit proportional ist, so hat die Beschleunigung dei der Wirkung einer konstanten Kraft die Formel

$$j = k(b^2 - v^2),$$

wobei k eine positive Konstante bezeichnet, während die der konstanten Kraft entsprechende Beschleunigung  $kb^2$  positiv oder negativ sein kann.

Bezeichnet man mit  $v_1$  und  $v_2$  bezw. die Anfangs- und Endgeschwindigsteit für ein bestimmtes Bahnelement  $\sigma$ , das in der Zeit  $\tau$  durchlaufen wird, so gilt für die Bewegung auf diesem in zweiter Annäherung

$$\frac{1}{9}v_2^2 - \frac{1}{9}v_1^2 = j$$
. 6.

Dabei ist j mit der Mittelgeschwindigkeit  $v=rac{v_1+v_2}{2}$  gemäß der Formel  $j=k(b^2-v^2)$  zu bilden, so daß sich

$$2 \, \mathbf{d} k = \frac{v_2^2 - v_1^2}{b^2 - v^2}$$

ergiebt.

Bilbet man ben Ausbruck

$$1 + 2 \, \sigma k = \frac{v_2^2 - v_1^2 + b^2 - v^2}{b^2 - v^2},$$

so ist in diesem mit Rücksicht auf einen nachfolgenden Grenzübergang v durch  $v_1$  oder durch  $v_2$  ersethar. Für  $v=v_2$  ergiebt sich

$$1 + 2\sigma k = \frac{b^2 - v_1^2}{b^2 - v_2^2}.$$

Wendet man die gewonnene Formel auf n einander folgende gleiche Bahnelemente  $\sigma$  an, denen die Anfangs = bezw. Endgeschwindigkeiten  $v_0$ ,  $v_1$ ,  $v_2$ , . . .  $v_{n-1}$ , v entsprechen, so ergiebt sich bei Multiplikation der n so entstehenden Gleichungen

$$(1 + 2 \sigma k)^n = \frac{b^2 - v_0^2}{b^2 - v_0^2}.$$

Für  $n\sigma = s$  ergiebt sich demnach, falls  $\lim n = \infty$  gesetzt wird,

1) 
$$e^{2sk} = \frac{b^2 - v_0^2}{b^2 - v^2}$$
 und  $v = \sqrt{b^2 - (b^2 - v_0^2)e^{-2sk}}$ .

Hiermit ist eine endliche Wegstrecke s zu der entsprechenden Anfangssgeschwindigkeit  $v_0$  und zu der entsprechenden Endgeschwindigkeit v in Bezziehung gesetzt.

Für ein Beitelement r gilt ferner in zweiter Unnaherung

$$v_2 - v_1 = j\tau = k(b^2 - v^2)\tau$$

falls  $v_1$  und  $v_2$  wiederum bezw. Anfangs = und Endgeschwindigkeit für das Element bezeichnen und  $v=\frac{v_1+v_2}{2}$  ist.

Man hat also für  $v_2-v_1=\delta$ 

$$k\tau = \frac{\delta}{b^2 - v^2}$$

und demnach auch  $2bkr = \frac{2b\delta}{b^2 - v^2}$ 

Um auch hier auf Produkte zu kommen, führen wir folgende Umformung ein. Nach der Formel

$$\frac{1+a}{1-a} = \frac{(1+a)(1+a)}{(1-a)(1+a)} = \frac{1+2a+a^2}{1-a^2}$$

gilt für kleine Werte von a in erster Annäherung

$$\frac{1+a}{1-a}\sim 1+2a.$$

Für  $a=bk\tau=rac{b\delta}{h^2-v^2}$  gilt also in erster Annäherung

$$1 + 2bk\tau = 1 + \frac{2b\delta}{b^2 - v^2} = \frac{1 + \frac{b\delta}{b^2 - v^3}}{1 - \frac{b\delta}{b^2 - v^2}} = \frac{b^2 - v^3 + b\delta}{b^2 - v^2 - b\delta}$$

$$= \frac{(b + \frac{1}{2}\delta)^2 - v^2 - \frac{1}{4}\delta^2}{(b - \frac{1}{2}\delta) - v^3 - \frac{1}{4}\delta^2} \sim \frac{(b + \frac{1}{2}\delta)^2 - v^2}{(b - \frac{1}{2}\delta) - v^2}$$

$$\sim \frac{(b + v + \frac{1}{2}\delta)(b - v + \frac{1}{2}\delta)}{(b + v - \frac{1}{2}\delta)(b - v - \frac{1}{2}\delta)} \sim \frac{(b + v_2)(b - v_1)}{(b + v_1)(b - v_2)}.$$

Man hat also in erster Annäherung

$$1+2bk\tau=\frac{b-v_1}{b+v_1}\cdot\frac{b+v_2}{b-v_2}$$

Wendet man die gewonnene Gleichung auf n einander folgende Zeitselemente von der gleichen Dauer r an, für welche die Anfangss und Endsgeschwindigkeiten als  $v_0, v_1, v_2, \ldots v_{n-1}, v$  gegeben sind, so folgt bei Wultisplikation der n Gleichungen

$$(1+2bk\tau)^n = \frac{b-v_0}{b+v_0} \cdot \frac{b+v}{b-v}.$$

Für t=nr gilt also, falls  $lim n=\infty$  gesett wird,

$$e^{2bkt} = \frac{b-v_0}{b+v_0} \cdot \frac{b+v}{b-v},$$

moraus

2) 
$$t = \frac{1}{2bk} \cdot \log nat \left[ \frac{b-v_0}{b+v_0} \cdot \frac{b+v}{b-v} \right]$$

unb

3) 
$$v = b \frac{(b + v_0) e^{2bkt} - (b - v_0)}{(b + v_0) e^{2bkt} + (b - v_0)}$$

folgt.

Aus 1) und 3) ergiebt sich bei Elimination von v

4) 
$$s = \frac{1}{k} \log nat \left[ \frac{(b + v_0)e^{bkt} + (b - v_0)e^{-bkt}}{2b} \right]$$

Die entwidelten Gleichungen sind ohne weiteres brauchbar, falls be eine positive Größe ist.

Ist  $b^2$  eine negative Größe, so muß zunächst Gleichung 2) umgeformt werden. Setzt man in diesem Falle b=ib', so ist

$$e^{2b^ikti} = \frac{b^ii - v_0}{b^ii + v_0} \cdot \frac{b^ii + v}{b^ii - v} = \frac{(b^{i2} + vv_0) + ib^i(v_0 - v)}{(b^{i2} + vv_0) - ib^i(v_0 - v)}$$

Sett man  $\frac{b'(v_0-v)}{b'^2+vv_0}=tg\,\lambda$ , so ist also

$$e^{2b'kti} = \frac{1 + itg\,\lambda}{1 - itg\,\lambda}$$

unb

$$b'kt = \frac{1}{2i} \log nat \frac{1 + itg \lambda}{1 - itg \lambda}$$

Durch Divifion ber bekannten Formeln

$$e^{+i \cdot arc \lambda} = \cos \lambda + i \sin \lambda$$
 und  $e^{-i \cdot arc \lambda} = \cos \lambda - i \sin \lambda$ 

erhält man

$$e^{2i \cdot arc \lambda} = \frac{1 + i tg \lambda}{1 - i tg \lambda}$$

und

$$arc \lambda = \frac{1}{2i} \log nat \frac{1 + itg \lambda}{1 - itg \lambda}$$

Demnach ist

$$b'kt = arc \lambda$$
.

falls  $tg \lambda = \frac{b'(v_0 - v)}{b'^2 + vv_0}$  gesetzt wird.

Giebt man tg  $\lambda$  die Form  $\dfrac{\dfrac{1}{b'}\cdot v_0-\dfrac{1}{b'}\cdot v}{1+\dfrac{1}{b'}\cdot v_0\cdot \dfrac{1}{b'}\cdot v}$ , so sieht man, daß

 $\lambda=\lambda_1-\lambda_2$  gesetzt werden darf, falls  $tg\ \lambda_1=rac{v_0}{b'}$  und  $tg\ \lambda_2=rac{v}{b'}$  ist. Wan hat also jest

$$t = \frac{1}{h'k} [arc \, \lambda_1 - arc \, \lambda_2]$$

ober

2') 
$$t = \frac{1}{b'k} \left[ arc tg \frac{v_0}{b'} - arc tg \frac{v}{b'} \right]$$

und

3') 
$$arctg \frac{v}{h'} = arctg \frac{v_0}{h'} - b'kt$$

ober

$$v = b' \cdot \frac{v_0 - b' tg(b'kt)}{b' + v_0 tg(b'kt)}$$

In Gleichung 4) geht ber Zähler ber rechten Seite für b=ib' über in  $b'i(e^{ib'kt}+e^{-ib'kt})+v_0(e^{ib'kt}-e^{-ib'kt}),$ 

b. h. in  $2b'i\cos(b'kt) + 2v_0i\sin(b'kt)$ , so daß sich ergiebt

4') 
$$s = \frac{1}{k} \log nat \cdot \left[ \cos(b'kt) + \frac{v_0}{b'} \sin(b'kt) \right]$$

Wir betrachten nun zunächst einen Block vom Gewichte G, der auf einer schiefen Ebene von der Neigung  $\alpha$  unter der Einwirkung einer Krast [P], welche der Ebene parallel ist, abwärts gleitet.

Die treibende Kraft ist hier  $P + G(\sin \alpha - f\cos \alpha)$ , salls man den Reibungstoessisienten mit f bezeichnet, die Beschleunigung also, unter Berüdssichtigung des Lustwiderstandes,

$$g \cdot \frac{P + G(\sin \alpha - f\cos \alpha)}{G} - kv^2$$
.

Hier ist also

$$b^{2} = \frac{g}{k} \cdot \frac{P + G(\sin \alpha - f\cos \alpha)}{G} = \frac{g}{k} \left( \frac{P}{G} + \frac{\sin (\alpha - \varphi)}{\cos \varphi} \right).$$

Erfahrungsmäßig ist in diesem Falle der Luftwiderstand bestimmt durch den Ansag

$$\frac{\gamma}{g} \cdot F \cdot v^2$$

falls  $\gamma$  das Gewicht von  $1~{\rm cbm}$  Luft (im Mittel  $1,24~{\rm kg}$  bei  $10^{\rm o}$  C.) und F die widerstehende Fläche bezeichnet.

Demgemäß ist die entsprechende Beschleunigung für eine Masse vom Geswichte G

$$\frac{\gamma \cdot F}{G} \cdot v^2$$

so daß  $k = \frac{\gamma \cdot F}{G}$  zu setzen ist.

Als widerstehende Fläche F ist bei ruhiger Luft die Projektion der Bordersläche des bewegten Körpers auf eine Ebene, senkrecht zur Richtung der Bewegung, zu nehmen, falls der Körper eine relativ geringe Längenausdehnung hat. Ist letzteres nicht der Fall, wie z. B. bei Eisenbahnzügen, so hat man auch andere Querschnitte des Körpers zu berücksichtigen.

Man rechnet z. B. bei Eisenbahnzügen nach Frank (Hannover) auf Lokomotive und Tender  $7\,\mathrm{qm}$ , auf den folgenden Wagen  $1,7\,\mathrm{qm}$  und dann für jeden weiteren Wagen  $0,5\,\mathrm{qm}$ , um F zu bilden.

Man hat also für die Rechnung allgemein im Falle des gleitenden Blodes

$$k = rac{\gamma \cdot F}{G}$$
 und  $b^2 = rac{g}{\gamma F} \Big( P + rac{G \sin{(\alpha - \varphi)}}{\cos{\varphi}} \Big)$ .

Habern, so hat man wieder (vergl. S. 730) die Masse  $m_1$  der rollenden Teile (Räder und auch Achsen) und die Masse  $m_2$  der übrigen Teile des Fuhrwerkes voneinander zu unterscheiden.

Führt man auch die Gleichgewichtsneigung  $\alpha_0$  wieder ein, so ist hier (vergl. S. 781)

$$j = \frac{P + (m_1 + m_2) g(\alpha - \alpha_0) - \frac{\gamma}{g} \cdot F \cdot v^2}{m_1 + m_2 + \mu},$$

falls wieder  $\mu$  die Masse des materiellen Punktes bezeichnet, welche die rollenden Teile im Abstande des Radhalbmessers R vom Mittelpunkte der Drehung ersett.

Man hat also

$$b^2 = g \cdot \frac{P + (m_1 + m_2) g(\alpha - \alpha_0)}{\gamma \cdot F}$$
 and  $k = \frac{\gamma \cdot F}{g(m_1 + m_2 + \mu)}$ 

Wird P zum Bremsen benutzt, so ist es natürlich negativ in Rechnung zu stellen, und zwar als -f. N sür N als Normaldruck.

Für 
$$P=0$$
 und  $j=0$  und  $v=c$  ergiebt sich  $\overline{\alpha}_0=\alpha_0+\frac{\gamma}{g}\frac{F\cdot c^2}{(m_1+m_2)g'}$ 

und zwar bedeutet  $\bar{\alpha}_0$  dann die Gleichgewichtsneigung unter Berücksichtigung des Luftwiderstandes, so daß  $\bar{\alpha}_0 (m_1 + m_2) g$  die Zugkraft bei der Gesschwindigkeit c für die Horizontalebene ist (vergl. S. 617).

If für einen  $\sup (m_1 + m_2)g = 167t$  und  $\mu g = 14t$  und F = 11,7 qm, so ist für  $\alpha_0 = 0.0025$ 

$$\bar{\alpha}_0 = 0.0025 + \frac{1.24}{9.81} \cdot \frac{11.7 \cdot c^2}{167000}$$

Für c=20 ergiebt sich z. B.  $\bar{\alpha}_0=0{,}0025+0{,}0035$ , b. h. durch den Lustwiderstand wächst die ersorderliche Zugtraft auf horizontaler Bahn bei einem Gewichte G von  $0{,}0025$ . G auf  $0{,}0060$ . G.

Für ben betrachteten Bug ift für kg als Einheit

$$k = \frac{1,24 \cdot 11,7}{181\,000} = 0,000\,080\,2$$
 und  $b^2 = 9,81 \cdot \frac{P + 167\,000\,(\alpha - \alpha_0)}{1.24 \cdot 11.7}$ 

Für eine Bremstraft P=-12t ist bei horizontaler Bahn ( $\alpha=0$ )  $b^2=-8396,5$ , so daß die zweite Gruppe von Formeln benutt werden muß (b'=91,63).

Für 
$$v_0 = 20$$
 und  $v = 0$  ergiebt z. B. Gleichung 2')

$$t = 136,1$$
 . arc .  $(12^{\circ}19') = 29,3''$ 

als die zum Bremfen notwendige Zeit.

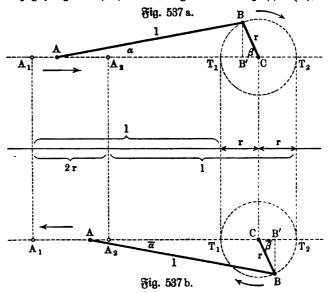
Aus Gleichung 1) folgt  $s=291\,\mathrm{m}$  als zugehörige Strede, dasselbe Ergebnis giebt Gleichung 4') für t=29.3''.

Für eine Neigung  $\alpha=1:200$  ist  $b^2=-7831,5$  bei  $P=-12\,t$ . Hier ist die Bremszeit t=31,3'' und die Bremsstrecke  $s=311\,\mathrm{m}$ .

Bergleicht man diese Zahlen mit den Zahlen, die man bei Bernachs- lässsignig des Luftwiderstandes (k=0) findet, wobei man eine gewöhnliche gleichmäßig zgeänderte Bewegung vor sich hat, so zeigt sich, daß die Bremszeiten nur um Zehntel von Sekunden, die Bremsstrecken um weniger als  $10\,\mathrm{m}$  verändert werden.

Während also der Luftwiderstand für die Größe der aufgewendeten Zugstraft von erheblicher Bedeutung ist, kann er bei Betrachtung der Brems-wirkung vernachkässigt werden.

7. Das Aurbelgetriebe nehft Schwungrad. Das in Fig. 124 barsgestellte Getriebe wird durch die Fig. 537 a und 537 b genauer erläutert.  $T_1$  und  $T_2$  bezeichnen die beiden toten Punkte des Kurbelkreises (B) und  $A_1$  und  $A_3$  die zugehörigen äußersten Stellungen des Kreuzkopses (A), dessen Hinselften Stellungen des Kreuzkopses (A)



gange die Bahn  $A_1A_2$  und bessen Rüdgange die Bahn  $A_2A_1$  entspricht, so daß  $A_1C=l+r$ ,  $A_2C=l-r$  und  $A_1A_2=2r$  ist.

Die Schwingung von A auf seiner Bahn ist für den Hingang (Fig. 537a) bestimmt durch

$$A_1A = A_1C - AC = (l+r) - (l\cos\alpha + r\cos\beta)$$
  
=  $r(1-\cos\beta) + l(1-\cos\alpha)$ .

Für den Hergang gilt (vergl. Fig. 537 b)

$$A_2A = CA - CA_2 = (l\cos\overline{\alpha} - r\cos\overline{\beta}) - (l-r)$$
  
=  $r(1 - \cos\overline{\beta}) - l(1 - \cos\overline{\alpha})$ .

Dabei sind die Stellungswinkel  $\beta$  und  $\overline{\beta}$  der Kurbel von den Totpunktslagen  $T_1$  und  $T_2$  aus im Sinne der Bewegung zu rechnen, von 0° bis 180°.

Durch  $\beta$  und  $\overline{\beta}$  werden  $\alpha$  und  $\overline{\alpha}$  bestimmt mit Hülfe ber für Fig. 537 a und 537 b übereinstimmenden Gleichungen

$$BB' = l\sin\alpha = r\sin\beta$$
 und  $BB' = l\sin\overline{\alpha} = r\sin\overline{\beta}$ , so daß  $\sin\alpha = \frac{r}{l}\sin\beta$  und  $\sin\overline{\alpha} = \frac{r}{l}\sin\overline{\beta}$  ift.

Da bei Konstruktionen in der Regel  $l \ge 5\,r$  ist, so liegt  $\sin\alpha$  jedenfalls in der Regel, entsprechend  $\beta = 0\,\ldots\,90^{\circ}\,\ldots\,180^{\circ}$ , in den Grenzen  $0\,\ldots\,\frac{1}{5}\,\ldots\,0$  und  $\alpha$  selbst in den Grenzen  $0^{\circ}\,\ldots\,11^{\circ}\,30'\,\ldots\,0^{\circ}$ , denen für  $\cos\alpha$  die Grenzen  $1\,\ldots\,0.9799\,\ldots\,1$  entsprechen. Daßselbe gilt für  $\overline{\alpha}$ .

In erster Annäherung darf man also  $1-\cos\alpha=0$  und  $1-\cos\overline{\alpha}=0$  seken, so daß dann

$$A_1A = r(1 - \cos \beta)$$
 und  $A_2A = r(1 - \cos \overline{\beta})$ 

ist. Nimmt man in diesem Falle die Mitte M von  $A_1A_2$  zum Nullpunkte der Bewegung, so ist für den Hingang  $AM=-r\cos\beta$  und für den Hergang

Fig. 538.

 $AM = + r \cos \beta$ ; für  $\beta = 180^{\circ} + \bar{\beta}$  geht die Formel für den Hergang über in  $AM = -r \cos \beta$ , so daß die ganze Bewegung für  $\beta = 0...360^{\circ}$  durch die Formel

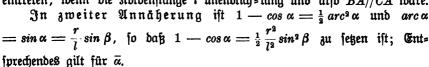
$$AM = -r \cos \beta$$

bargeftellt wirb.

Bei dieser Ansnäherung vollführt A eine harmonische Schwingung zwischen A1 und A2, welche genau überseinstimmt mit der Beswegung der Projektion B' von B auf AC. Bergl. S. 172.

Diese Bewegung würde thatsachlich genau

eintreten, wenn die Kolbenstange l unendlich=lang und also BA//CA wäre.



Die Schwingung von A zwischen  $A_1$  und  $A_2$  wird also in zweiter Unnäherung dargestellt durch

$$A_1A = r(1-\cos\beta) + \frac{1}{2}\frac{r^2}{l}\sin^2\beta$$

und

$$A_2A = r(1-\cos\overline{\beta}) - \frac{1}{2}\frac{r^2}{l}\sin^2\overline{\beta}.$$

Auch hier lassen sich beibe Gleichungen leicht in eine Gleichung zussammensassen, doch ist es für die Praxis besser, bei den beiden einzelnen Gleichungen stehen zu bleiben.

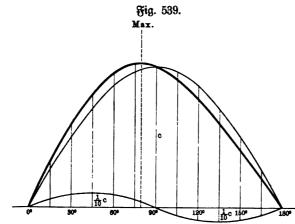
Sett man  $2\sin^2\beta = 1 - \cos 2\beta$ , so erhält  $A_1A$  die Gestalt

$$A_1 A = r(1 - \cos \beta) + \frac{1}{4} \frac{r^2}{l} (1 - \cos 2\beta).$$

Demnach läßt sich  $A_1A_2=x$  burch Übereinanderlagerung zweier harmonischer Schwingungen,  $x_1=r(1-\cos\beta)$  und  $x_2=\frac{1}{4}\frac{r^2}{l}(1-\cos2\beta)$  barstellen, wie es Fig. 538 (a. v. S.) für den Hingang bei  $\frac{r}{l}=\frac{1}{5}$  zeigt; die eine Schwingung hat die Amplitude r und den Bereich  $\beta=0^{\circ}\dots 180^{\circ}$ , die andere die Amplitude  $\frac{1}{4}\frac{r}{l}\cdot r=\frac{1}{20}r$  und den Bereich  $2\beta=0^{\circ}\dots 360^{\circ}$ .

Entsprechendes gilt für ben Bergang.

Man sieht hier deutlich die Korrektur  $(x_2)$  der ersten Annäherung  $(x_1)$ .



Auch unmittelbar an der Fig. 587 lassen sich die Wege  $A_1A$  und  $A_2A$  leicht für die versschiedenen Kurbelstellungen abgreisen.

Bei einer britten Annäherung wird die Korrektur für  $\frac{r}{l} \leq \frac{1}{\delta}$  selbst  $\leq \frac{l}{5000}$ , so daß man bei allen Fragen der Prazis im allgemeinen bei der zweiten Annäherung stehen bleiben kann.

Um die Geschwindigkeiten  $v_1$  und  $v_2$  von A bezw. für den Hingang und für den Hergang festzustellen, muß man  $\beta$  und  $\overline{\beta}$  als Funktionen der Zeit t kennen.

Für eine gleichförmige Bewegung der Kurbel B ist  $arc\beta=\frac{t}{T}\cdot 2\pi=t.\gamma$ , falls man die Zeit für einen ganzen Umlauf durch T und die entsprechende Winkelgeschwindigkeit durch  $\gamma$  bezeichnet; Entsprechendes gilt für  $arc\overline{\beta}$ , wobei nur zu beachten ist, daß  $arc\overline{\beta}$  und  $arc\overline{\beta}$  selbständig von 0 bis  $\pi$  wachsen.

Für die erste Annäherung sind in diesem Falle  $v_1$  und  $v_2$  durch die Theorie der harmonischen Schwingung ohne weiteres bestimmt.

Für die zweite Annäherung muß man die Ableitungen der Gleichungen für  $A_1A$  und  $A_2A$  bilden, wobei sich sofort (vergl. S. 174) ergiebt

$$v_1 = r\gamma \left(\sin \beta + \frac{1}{2} \frac{r}{l} \sin 2 \beta\right)$$
 und  $v_2 = r\gamma \left(\sin \overline{\beta} - \frac{1}{2} \frac{r}{l} \sin 2 \overline{\beta}\right)$ .

Dabei ist  $r\gamma=c$  die Lineargeschwindigkeit von B, während  $\gamma$  bei einer Tourenzahl n durch  $\gamma=\frac{2\,\pi\,.\,n}{60}$  gegeben ist.

Die Formeln gelten auch, wie leicht zu ersehen, für eine veränderliche Winkelgeschwindigkeit  $\varphi$ , welcher die veränderliche Geschwindigkeit  $v=r\varphi$  von B entspricht.

Für eine konstante Winkelgeschwindigkeit tritt bei  $\frac{r}{l}=\frac{1}{5}$  das Maximum von  $v_1$  für  $\beta=79^\circ\,16'$  ein, wie die Gleichung  $\cos\beta+\frac{r}{l}\cos2\beta=0$  ober  $\cos\beta+\frac{r}{l}(2\cos^2\beta-1)=0$  für  $\frac{r}{l}=\frac{1}{5}$  lehrt.

Das Maximum von  $v_2$  ergiebt fich ebenso bei  $\frac{r}{l}=\frac{1}{5}$  für  $\overline{\beta}=100^{\circ}\,44'$ . Für die erste Annäherung gilt  $\beta=\overline{\beta}=90^{\circ}$ .

Für die zeichnerische Darstellung der Geschwindigkeit kann man wieder die Übereinanderlagerung zweier Schwingungen benutzen, deren Amplituden  $c=r\gamma$  und  $\frac{1}{2}\frac{r}{l}\cdot c=\frac{1}{10}c$  sind, wie es Fig. 539 für den Hingang zeigt.

Fig. 540.

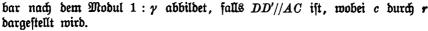
0'

Die Korrektur ber ersten An= näherung ist hier wieder beut= lich zu sehen.

Statt bessen kann man auch  $v_1$  und  $v_2$  gemäß Fig. 84 unmittelbar gewinnen, wie es Fig. 540 näher aussührt. Wan hat  $v_1:c=OA:OB=CD:r$ , salls CO'//AO, d. h.  $CO'\perp AC$  ist. Demnach gilt

$$v_1 = \frac{c}{r} \cdot CD = CD \cdot \gamma$$

fo daß AD' = DC die Gesschwindigkeit für A unmittels



Die Beschleunigungen  $j_1$  und  $j_2$  sind sür die erste Annäherung wieder ohne weiteres gegeben.

Bei der zweiten Annäherung folgt durch nochmalige Ableitung der Gleischungen für  $v_1$  und  $v_2$  bei konftanter Winkelgeschwindigkeit sofort (vergl.  $\lesssim$  174)

$$j_1 = r \gamma^2 \Big( \cos eta + rac{r}{l} \cos 2 eta \Big)$$
 und  $j_2 = r \gamma^2 \Big( \cos \overline{eta} - rac{r}{l} \cos 2 \overline{eta} \Big).$ 

Dabei ist  $r\gamma^2=rac{c^2}{r}=b_n$  die Normalbeschleunigung der Bewegung von B, während  $\gamma$  wieder als  $rac{2\,\pi\cdot n}{60}$  darstellbar ist.

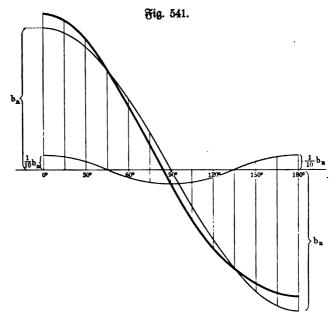
Da  $\cos \beta$  und  $\cos 2\beta$  für  $\beta=0$  ihre Maxima haben, so ist das Maximum von  $j_1$  für  $\beta=0$  gegeben als

$$+ r\gamma^2 \left(1 + \frac{r}{l}\right)$$

Für  $oldsymbol{eta}=180^{\circ}$  ift  $j_1=-r\gamma^2\Big(1-rac{r}{l}\Big)$  das Maximum der Bers

Für 
$$\overline{\beta}=0^\circ$$
 ift  $j_2=+r\gamma^2\Big(1-\frac{r}{l}\Big)$ , während für  $\overline{\beta}=180^\circ$   $j_2=-r\gamma^2\Big(1+\frac{r}{l}\Big)$  ist.

Eine zeichnerische Darstellung von  $j_1$  und  $j_2$  ergiebt sich wieder leicht durch übereinanderlagerung zweier Schwingungen von den Amplituden  $b_n = r\gamma^2$  und  $\frac{r}{l} \cdot b_n$ , wie es Fig. 541 bei  $\frac{r}{l} = \frac{1}{5}$  für den Hingang zeigt. Der Rullswert der Beschleunigung entspricht natürlich dem Maximum der Geschwindigsteit ( $\beta = 79^\circ 16'$ ). Entsprechendes gilt für den Hergang.



Die Korrektur der ersten Annäherung ist auch hier wieder deutlich ersichtlich.

Statt dessen kann man auch eine Tabelle für  $j_1$  und  $j_2$  berechnen, z. B. von  $20^{\circ}$  zu  $20^{\circ}$ , und diese graphisch auswerten.

Darf man die bewegte Masse  $\frac{G}{g}$  in A vereinigt denken, so ist die Krast K, welche der entwickelten Beschleunigung entspricht für den Hingang

$$K = r\gamma^2 \frac{G}{g} \left( \cos \beta + \frac{r}{l} \cos 2 \beta \right)$$

$$= \frac{\pi^2}{g} \left( \frac{n}{30} \right)^2 r G \left( \cos \beta + \frac{r}{l} \cos 2 \beta \right) \sim \left( \frac{n}{30} \right)^2 r G \left( \cos \beta + \frac{r}{l} \cos 2 \beta \right).$$

Für ben Hergang gilt Entsprechenbes.

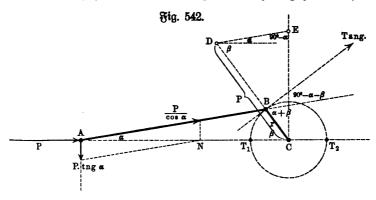
Wird der Kreuzlopf durch eine Kraft [P] in der Geraden AC bewegt, so zerlegt sich diese in den Kormaldruck Ptg a auf die Führung des Kreuzslopses und in die Kraft  $\frac{P}{\cos\alpha}$ , welche in die Achse der Schubstange AB fällt. Bergl. S. 302, Kr. 13.

Berüdsichtigt man die Reibung R der Führung, so ist der Normaldrud N gegeben als  $(P-R)tg\alpha=(P-fN)tg\alpha$ , woraus für f=tg solgt  $N=\frac{P\sin\alpha\cos\varphi}{\cos(\alpha-\varphi)}$  und  $R=\frac{P\sin\alpha\sin\varphi}{\cos(\alpha-\varphi)}$ , so daß die Kraft für AB den Wert  $\frac{P-R}{\cos\alpha}=\frac{P\cos\varphi}{\cos(\alpha-\varphi)}$  erhält.

Bei der meist sehr geringen Pressung gegen die Gleitbahn ist  $\varphi \sim 0$ , so daß die Reibung nicht berücksichtigt zu werden braucht.

Würde die Kraft  $\left[\frac{P}{\cos\alpha}\right]$  den Bewegungszustand der Stange AB nicht ändern, so würde ihre Zerlegung in B nach der Tangente des Kurbelkreises die Kraft geben, welche hier bewegend wirkt. Als Wert dieser Tangentialkraft fände man (vergl. Fig. 542)  $P_T = \frac{P}{\cos\alpha} \sin(\alpha + \beta)$ .

Dieser Wert ist jedenfalls als eine gute Annaherung zu betrachten.



Errichtet man in Fig. 542 das Qot auf AC in C, macht DC=P und zieht DE//AB, so ist  $CE=\frac{P\sin{(\alpha+\beta)}}{\cos{\alpha}}$ , d. h. CE stellt die auf Beswegung wirkende Komponente von P für die Stellung  $\beta$  dar.

Stellt man diese Komponente für  $\beta=0^{\circ}\dots180^{\circ}$  und  $\bar{\beta}=0^{\circ}\dots180^{\circ}$  graphisch dar gemäß der Konstruktion der Fig. 542, so sieht man, daß sie selbst bei konstantem Werte von [P] höchst veränderlich ist und infolgedessen auch keine gleichmäßige Arbeitsleistung bewirken kann.

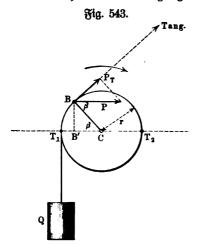
Infolgebessen verbindet man das Getriebe mit einem Schwungrade, bessen zum darin besteht, Arbeit aufzusammeln und abzugeben, entsprechend der bezeichneten Schwanzung in der Arbeitsleistung von [P].

Die gleichmäßige Arbeitsleiftung, welche burch [P] bewirkt werden soll, denken wir uns veranschaulicht durch die gleichförmige Aufwickelung einer konstanten Last Q am Arme r, so daß  $P_T = Q$  sein müßte.

Bei einer ersten Annäherung ( $\alpha=0^{\circ}$ ) ist  $P_T=P\sin\beta$ , wie auch Fig. 543 unmittelbar zeigt, so daß  $[P_T]$  für ein konstantes [P] in  $T_1$  und  $T_2$  den Wert 0 und in O und U den Wert P hat (vergl. Fig. 544).

Die Maschine soll jebensalls periodisch wirken, d. h. nach einem vollen Umgange sollen stets dieselben Berhältnisse wieder auftreten, es muß also P jebensalls während eines vollen Umganges die Arbeit  $Q \cdot 2\pi r$  leisten.

Betrachten wir den Umgang von der Totpunktslage T, aus, so ist die Arbeit



ber konstanten Kraft P für den Weg  $T_1B$  gegeben als  $P \cdot T_1B' = Pr(1 - \cos \beta)$ , mährend die Arbeit von Q für diesen Weg  $Qrarc \beta$  ist.

Sollten diese Arbeiten stets einander gleich sein, so müßte  $P=Q\frac{arc\beta}{1-cos\beta}$  sein, könnte also nicht konstant sein.

Für ein konftantes P zeigen die beiben Arbeiten einen Unterschied, welcher der Anderung der Energie der sich drehenden Massen entspricht. Haben diese, unter denen die Masse des Schwungrades bei weitem überwiegt, das Trägheitsmoment Tr, so ist diese Energie darstellbar als

$$\frac{1}{2}\mathfrak{Tr}(\varphi^2-\varphi_0^2),$$

wenn man die Winkelgeschwindigkeit für die Lage  $T_1$  durch  $\varphi_0$  und für die Lage B durch  $\varphi$  bezeichnet.

Demnach gilt

$$Pr(1-\cos\beta)-Qrarc\beta=\frac{1}{2}\mathfrak{Tr}(\varphi^2-\varphi_0^2).$$

Daraus folgt für die Bestimmung von  $\varphi$ 

$$\varphi^2 = \varphi_0^2 + \frac{2r}{5r} [P(1-\cos\beta) - Q \arcsin\beta].$$
 . . . 243)

Demnach ist eine gleichförmige Drehung ber Kurbel unter Einwirfung einer konstanten Kraft [P] ausgeschlossen.

Die Maxima und Minima von  $\varphi$  entsprechen der Gleichung  $P\sin\beta=Q$ . Dasselbe Ergebnis zeigt auch die Betrachtung der Kraft  $P\sin\beta-Q$ , welche die Bewegung der Kurbel hervorruft, sie ist für  $\beta=0$  negativ, erhält für  $P\sin\beta=Q$  den Wert Kull und wird darauf positiv, so daß für  $\sin\beta=\frac{Q}{P}$  eine verzögerte Bewegung in eine beschleunigte Bewegung übergeht, also ein Minimum der Geschwindigkeit vorliegt u. s. Konstante Werte von P kommen angenähert dei Dampsmaschinen vor. Für alle Fälle hat man zu unterscheiden, ob P nur auf dem Hingange (einsach=wirkend) oder auf dem Singange und auf dem Sergange (doppelt=wirkend) in Rechnung zu stellen ist.

In beiden Fällen muß die Arbeit von P für einen vollen Umgang den Wert Q .  $2\,r\pi$  haben.

Im erften Falle ift

d. h.

$$P \cdot 2r = Q \cdot 2r\pi,$$

$$P = Q\pi = 3.1416 Q$$
 ober  $Q = \frac{P}{\pi} = 0.3183 P$ .

Im zweiten Falle ist

$$P \cdot 4r = Q \cdot 2r\pi$$

b. h.

$$P = Q \cdot \frac{\pi}{2} = 1,5708 Q$$
 ober  $Q = \frac{2P}{\pi} = 0,6366 P$ .

Die Maxima und Minima der Geschwindigkeiten sind gemäß der Gleischung  $P\sin\beta = Q$  bestimmt

im ersten Falle durch  $\sin \beta = \frac{1}{\pi}$ , d. h. durch  $\beta \sim 18^{\circ}\,33'\,30''$  und durch  $\beta \sim 161^{\circ}\,26'\,30'$ ,

im zweiten Falle durch  $\sin \beta = \frac{2}{\pi}$ , d. h. durch  $\beta \sim 39^{\circ}\,32'\,30''$  und durch  $\beta \sim 140^{\circ}\,27'\,30''$ .

Wir verfolgen ben zweiten Fall (Doppelwirkung) noch etwas weiter; hier gilt für den Hergang genau dasselbe wie für den Hingang. Hier gilt im besondern

$$\varphi^2 = \varphi_0^2 + \frac{2rQ}{\mathfrak{Tr}} \left[ \frac{\pi}{2} (1 - \cos \beta) - \arcsin \beta \right] \quad . \quad . \quad 244)$$

Erset man in der Gleichung Nr. 244), welche für den Hergang ( $\beta = 0^{\circ} \dots 180^{\circ}$ ) gilt,  $\beta$  durch  $\overline{\beta}$ , so gilt die Gleichung für den Hingang ( $\overline{\beta} = 0^{\circ} \dots 180^{\circ}$ ). Die Minima von  $\varphi$  liegen, wie Fig. 544 darstellt, bei 1 und 3, die Maxima bei 2 und 4.

Erset man  $\beta$  durch  $180^{\circ}$  —  $\beta$ , so ergiebt sich aus Gleichung Nr. 244)

$$\varphi_{\beta}^{\,2} + \varphi_{180^{\circ}-\beta}^{\,2} = 2\,\varphi_{0}^{\,2}$$

Für  $\beta=90^\circ$  ist im besondern  $\varphi_{90}^\circ=\varphi_0^2$ . Entsprechendes gilt für  $\overline{\beta}$ . Demgemäß ist die Winkelgeschwindigkeit für  $T_1$ , O,  $T_2$ , U dieselbe und zwar  $\varphi_0$ .

Man hat ferner ( $\beta \sim 140^{\circ}$ )

$$\varphi_{max}^2 = \varphi_0^2 + \frac{0.6614 \, Qr}{\Im r} \quad \cdots \quad 245)$$

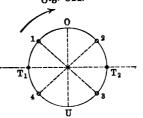
und  $(\beta \sim 39^\circ)$ 

$$\varphi_{min}^2 = \varphi_0^2 - \frac{0.6614 \, Qr}{\mathfrak{T}r} \quad \cdots \quad 246)$$

Sekt man

$$rac{arphi_{max}+arphi_{min}}{2}=arphi_m$$
 und  $arphi_{max}-arphi_{min}=\delta$  .  $arphi_{min}$ 

so folgt durch Multiplikation



$$\varphi_{max}^2 - \varphi_{min}^2 = \frac{1,3228 \, Qr}{\Im r} = 2 \, \delta \, \varphi_m^2 \quad . \quad . \quad . \quad 247)$$

Daraus folgt, wenn man noch Qr, d. h. das Moment, welches der zu leistenden Arbeit entspricht, durch Mo bezeichnet,

$$0,6614 \frac{Mo}{3r} = \delta \varphi_m^2 \dots \dots 248$$

Man nennt  $\delta$  ben Grad der Ungleichförmigkeit (Schwantung) der Maschine und bezeichnet  $\varphi_m$ , d. h. das arithmetische Mittel aus Maximals und Minimalgeschwindigkeit, als Mittelwert der Geschwindigkeit; dieser Mittelwert stimmt nicht überein mit der Durchschnittsgeschwindigskeit  $\gamma$  für den vollen Umgang, welche bei einer Umlaufszeit T durch  $\gamma = \frac{2\pi}{T}$  gegeben ist, wobei T aus  $\sum_{0}^{T} (\varphi \tau) = 2\pi$  zu bestimmen ist. Drückt man  $\varphi_{max}$  und  $\varphi_{min}$  durch  $\varphi_m$  und  $\delta$  aus, so ist

$$\varphi_{max} = \varphi_m (1 + \frac{1}{2}\delta)$$
 und  $\varphi_{min} = \varphi_m (1 - \frac{1}{2}\delta)$ .

Cbenfo ift

$$\varphi_0^2 = \frac{\varphi_{max}^2 + \varphi_{min}^2}{2} = \varphi_m^2 (1 + \frac{1}{4} \delta^2).$$

Aus Formel Nr. 248) folgt noch

$$\mathfrak{Tr} = 0,6614 \cdot \frac{Mo}{\delta \cdot \varphi_{m}^{2}} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 249)$$

b. h. das Trägheitsmoment ber sich drehenden Massen, unter benen die des Schwungrades bei weitem überwiegt, ist durch Mo,  $\varphi_m$  und  $\delta$  bestimmt.

Je kleiner  $\delta$  ist, um so mehr nähert sich der Gang der Maschine der Gleichförmigkeit.

Bei gegebenen Berhältnissen (Tr und Mo) ist nach Gleichung Nr. 248)  $\delta$ .  $\varphi_m^*$  eine Konstante, b. h.  $\delta$  nähert sich der Null um so mehr, je größer  $\varphi_m$  ist.

Für relativ hohe Tourenzahlen (n) ist  $\varphi_m$  bemnach ersetzbar burch

$$\gamma = \frac{2\pi}{T} = \frac{2\pi \cdot n}{60}.$$

Beträgt die Arbeitsleistung N Pferdestärken, so ist  $\mathit{Mo} = 716 \, \frac{N}{n}$  zu sesen und Gleichung Nr. 249) geht über in

$$\mathfrak{T}r = \frac{0.6614 \cdot 716 \frac{N}{n} 3600}{\delta \cdot 4 \pi^2 \cdot n^2} \sim 43 200 \frac{N}{\delta \cdot n^3} \cdot \cdot \cdot 250)$$

Bei einem vorgeschriebenen (kleinen) Ungleichsörmigkeitsgrad  $\delta$  und einer Tourenzahl n ist demnach durch Formel Nr. 250) für eine Arbeitsleistung von N Pferdestärken das Trägheitsmoment Tr der zu verwendenden Schwungsradsmasse angenähert bestimmt.

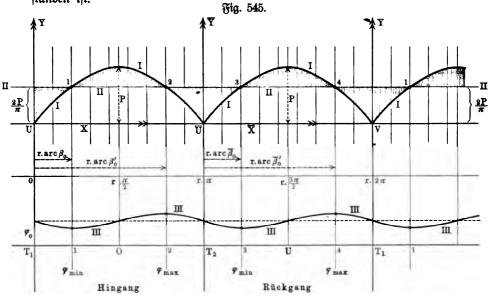
Die Untersuchung läßt sich durch die graphische Darstellung der Fig. 545 veranschaulichen. Über der Achse UV ist die Kurve I für den Hingang gemäß dem Ansaße x=r.  $arc\beta$  und  $y=Psin\beta$  entstanden, für den Hergang gemäß dem Ansaße  $\bar{x}=r$ .  $arc\bar{\beta}$  und  $\bar{y}=Psin\bar{\beta}$ . Die Fläche zwischen der Kurve I und der Achse UV stellt also (vergl. S. 760) die Arbeit von P von dem Totpunkte  $T_1$  auß für jede Stellung  $\beta$  oder  $\bar{\beta}$  dar.

Die Parallele II zu UV von der Höhe  $Q=\frac{2}{\pi}P$  bestimmt mit UV ein Rechted, welches also die Arbeit von Q darstellt.

Die Linien I und II schneiden sich in den Punkten, welche den Stellungen

1, 2, 3, 4 entsprechen 
$$\left(\sin\beta=\frac{2}{\pi} \text{ und } \sin\overline{\beta}=\frac{2}{\pi}\right)$$
.

Durch die Schnittpunkte werden die vier schrassierten Flächen bestimmt, deren letzte (rechts) durch Antragen des ersten Teiles (links) der Figur entstanden ist.



Diesen Schnittpunkten entsprechen die Maxima und Minima der Kurve III, welche die Winkelgeschwindigkeiten entsprechend darstellt.

Bezeichnet man die Lösungen der Gleichungen  $\sin\beta=\frac{2}{\pi}$  und  $\sin\overline{\beta}=\frac{2}{\pi}$  d. h.  $39^{\circ}82'30''$  und  $140^{\circ}27'30''$  bezw. durch  $\beta_0$  und  $\beta_0'$ , wobei  $\beta_0+\beta_0'=180^{\circ}$  ist, so ist die erste äußere schraffierte Fläche, da die Arbeit von P durch  $Pr(1-\cos\beta)$  und die Arbeit von Q durch  $Qr.arc\beta$  bestimmt ist, gegeben als

$$Pr(1 - \cos \beta_0') - Pr(1 - \cos \beta_0) - Qr(\operatorname{arc} \beta_0' - \operatorname{arc} \beta_0)$$

$$= Pr(\cos \beta_0 - \cos \beta_0') - Qr(\operatorname{arc} \beta_0' - \operatorname{arc} \beta_0)$$

$$= 2 Pr\cos \beta_0 - Qr\operatorname{arc}(\beta_0' - \beta_0)$$

$$= + Qr[\pi \cos \beta_0 - \operatorname{arc}(\beta_0' - \beta_0)].$$

Die folgende innere schraffierte Fläche ist ebenso bestimmt als

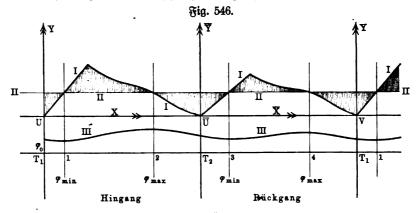
$$P2r - Pr(1 - \cos \beta_0') + Pr(1 - \cos \beta_0)$$

$$- Qr(\pi - arc \beta_0') - Qrarc \beta_0$$

$$= P2r + Pr(\cos \beta_0' - \cos \beta_0) - Qr\pi + Qr(arc \beta_0' - arc \beta_0)$$

$$= -Qr[\pi \cos \beta_0 - arc(\beta_0' - \beta_0)].$$

Beide Flächen haben also dieselbe Größe A und dies gilt auch für die beiden noch übrigen der vier schraffierten Flächen.



Jede dieser Flächen stellt den Überschuß bezw. den Fehlbetrag der Arbeitsleistung von P gegenüber der gleichmäßigen Arbeitsleistung von Q dar zwischen benachbarten Maximal= oder Minimalwerten der Geschwindigkeit. Demnach gilt

$$egin{aligned} &rac{1}{2}\operatorname{Tr}\left(arphi_{max}^{2}-arphi_{min}^{2}
ight)=\mathfrak{A}\ &2\,\deltaarphi_{m}^{2}=arphi_{max}^{2}-arphi_{min}^{2}=rac{2\,\mathfrak{A}}{\mathfrak{Tr}}. \end{aligned}$$

Setzt man die Werte  $\beta_0'=140^{\circ}\,27'\,30''$  und  $\beta_0=39^{\circ}\,32'\,30''$  ein, so erhält man

$$\mathfrak{A} = 0.6614 \ Qr \sim 474 \ \frac{N}{n} \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot 251 \ a)$$

Diese graphische Darstellung läßt sich nun unmittelbar auf eine versänderliche Triebkraft P übertragen. Man stellt dazu die von ihr auf den Kurbelzapsen übertragene Arbeit wieder für einen vollen Umgang, entsprechend Fig. 545, graphisch dar. Die Kurve I in Fig. 546 zeigt eine solche Darstellung, in welcher auch die Linien II und III dieselbe Bedeutung haben wie in Fig. 545.

Die vier schraffierten Flächen, beren lette (rechts) wieder durch Anstragen des ersten Teiles (links) der Figur gebildet ist, stellen dann wieder die Abweichungen der Arbeit der Kraft in Bezug auf die Arbeit der Last dar zwischen den Maximal= und Minimalwerten der Winkelgeschwindigkeit (III). Hat die größte dieser Flächen den Inhalt A, so ist

$$\pm \mathfrak{A} = \frac{1}{2} (\varphi_{max}^2 - \varphi_{min}^2) \mathfrak{Tr} = \varphi_m^2 \delta \mathfrak{Tr}.$$

Für  $\varphi_m=\gamma=rac{n\cdot 2\,\pi}{60}$  und für einen vorgeschriebenen Wert von derhält man also hier

$$\mathfrak{T} \mathbf{r} = \frac{\pm \mathfrak{A}}{\boldsymbol{\varphi}_m^2 \delta} \quad \cdot \quad \cdot \quad \cdot \quad \cdot \quad \cdot \quad 251 \, \mathbf{b})$$

Die Kurve I in Fig. 546 entspricht der Arbeitsleistung einer doppeltswirkenden Dampsmaschine mit einem Cylinder, sie ist gewissermaßen die praktische Korrektur der Kurve I in Fig. 545. Für andere Arten der Triebskräfte treten natürlich andere Kurven auf. Bergl. dazu die Diagramme in Bb. II, S. 97 u. f.

Ist auch die Arbeitsleiftung der Last veränderlich, so tritt statt der Geraden II der Fig. 545 und 546 gleichsalls eine Kurve ein, doch unterliegt das weitere Bersahren dadurch keiner Anderung.

Die Bestimmung der Flächen geschieht durch Planimeter oder durch Näherungsformeln.

Die Herstellung der Kurve I in Fig. 546 mag noch etwas genauer betrachtet werden. Man geht hier, wo es sich um eine doppeltwirkende Dampsmaschine mit einem Cylinder handelt, aus von den beiden Dampspannungsbiagrammen für Bodenraum und Deckelraum. Aus ihnen bildet man durch Abdition bezw. Subtraktion der Ordinaten die Linie der Dampsüberspannung sür den vollen Umgang, falls die wirksamen Kolbenslächen auf beiden Seiten bieselbe Größe F haben. Sind diese spannungslinie sofort die entsprechende Kraftlinie, entsprechend der Gleichung: Kraft = (Fläche). (Spannung).

Ist y die Ordinate der für Spannungen gezeichneten Überspannungslinie, so ist für die beschleunigte bezw. verzögerte Bewegung der Massen (Kolben, Kolbenstange und Kreuzkopf einerseits und Schubstange anderseits) ein Betrag y' von y abzuziehen, für dessen Berechnung beim Hingange die Gleichung (vergl. S. 758) gilt

$$y'F = \left(\frac{n}{30}\right)^2 Gr\left(\cos\beta + \frac{r}{l}\cos2\beta\right).$$

Dabei ist im allgemeinen  $\frac{G}{F}=$  0,2 bis 0,4 zu setzen.

Bei Verschiedenheit der Kolbenflächen  $F_1$  und  $F_2$  ist entsprechend zu versfahren.

Die durch Einführung von y' verbesserte Linie der Überspannung liesert in ihren Ordinaten y-y' das Mittel, die auf Bewegung der Kurbel wirkende Kraft

$$F(y-y')\frac{\sin{(\alpha+\beta)}}{\cos{\alpha}}$$

zu bilden, gemäß der Konstruktion auf S. 759; damit sind die Ordinaten für die Linie I der Fig. 546 gegeben.

Bei hohen Tourenzahlen bedarf noch die Bewegung der Schubstange, welche die Bermittelung zwischen den sich verschiedenden und den sich drehen-

ben Teilen bewirkt, einer eigenen Untersuchung. Will man ihre Masse, welche oben in  $\frac{G}{g}$  eingerechnet wurde, besonders berücksichtigen, so kann man solgendermaßen versahren. Bezeichnet man die Geschwindigkeit von A für den Hingang wieder durch  $v_1$ , so ist  $\frac{v_1}{OA}$  in Fig. 547 die Wintelgeschwindigsteit der augenblicklichen Drehung der Schubstange um das Centrum o. Demanach ist die Geschwindigkeit v eines beliebigen Punktes s der Schubstange gegeben durch  $v=\frac{OS}{OA}\cdot v_1$ .

Ift dem Punkte S die Masse µ zuzuschreiben, so ist bessen Energie

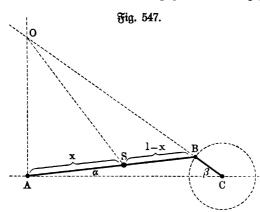
$$E' = \frac{1}{2}\mu v^2 = \frac{1}{2}\mu v_1^2 \frac{\overline{OS}^2}{\overline{OA}^2}.$$

In erster Annäherung ( $\alpha=0$ ) ist  $v_1=r\gamma\sin\beta$  und  $\overline{OS}^2=x^2+\overline{OA}^2$  und OA=l. tg eta, so daß man hat

$$E'=rac{1}{2}\mu r^2\gamma^2\left(\sin^2eta\,+\,rac{x^2}{l^2}\cos^2eta
ight)$$

Ist die Schubstange von der Masse M prismatisch, was allerdings für die Praxis meist auch nicht einmal angenähert zutrifft, so ist  $\mu=\frac{1}{n}M$  und  $x=\frac{l}{n},\frac{2}{n},\frac{3}{n},\cdots$  zu setzen; hier erhält man für die Energie E der ganzen Stange durch Summation und Grenzübergang unmittelbar

$$E\sim rac{1}{2}Mr^2\gamma^2(sin^2\,eta+rac{1}{3}cos^2\,eta).$$
 Für  $cos^2\,eta=1-sin^2\,eta$  geht  $E$  über in  $E\sim rac{1}{2}(rac{1}{3}\,M)\,r^2\gamma^2+rac{1}{2}(rac{2}{3}\,M)\,r^2\gamma^2sin^2\,eta.$ 



Das erste Glied von E ist so gebildet, als wenn  $\frac{1}{3}M$  in B an der Drehung um C, das zweite Glied so, als wenn  $\frac{3}{3}M$  in A an der Berschiedung teilnähme.

Die Energie einer prismatischen Schubstangekönnte man also angenähert daburch in die Rechnung einführen, daß man zwei Drittel ihrer Masse der Kreuzkopsmasse und ein Drittel ihrer Masse ber sich brehenden Masse hinzufüge.

Man kann dann in diesem Falle die Beziehung von Arbeit und Energie, indem man weiter die Werte der zweiten Annäherung benutt, für die Bestimmung von op verwenden, für den Hingang gemäß der Gleichung

$$\begin{aligned} Qr\frac{\pi}{2}\left(1-\cos\beta+\frac{r}{2l}\sin^2\beta-\frac{2}{\pi}arc\beta\right)\\ &=\frac{1}{2}\mathfrak{T}r'(\varphi^2-\varphi_0^2)+\frac{1}{2}M'(r\gamma)^2\left(\sin\beta+\frac{r}{2l}\sin2\beta\right)^2, \end{aligned}$$

in welcher Tr' das Trägheitsmoment der korrigierten sich drehenden Masse und M' die Masse der korrigierten sich verschiebenden Nasse bezeichnet.

Da bie gebräuchlichen Schubstangen in der Regel auch nicht angenähert als prismatisch ausgesaßt werden können, so denkt man sie durch Schnitte, senkrecht zur Stangenachse, in kleine Stücke von gleicher Länge (z. B. 1 cm) zerlegt, und stellt für diese die einzelnen Massen sest. Mit Hülse der phoronomischen Größen (Weg, Geschwindigkeit, Beschleunigung) jedes Punktes Skann man dann zeichnerisch in beliediger Annäherung die dynamischen Größen herstellen, welche man braucht. Diese weitere Betrachtung ist für die oben durchgesührte Bestimmung der Energie der Schubstange von verhältnismäßig geringer Bedeutung, sie wird aber notwendig dei der Behandlung der Biegungsbeanspruchung der Schubstange, auf welche wir später zurückkommen.

8. Der Schwungkngelregulator unter Berückschigung der Widersstände. Es sei P und m (Fig. 548) das Gewicht und die Masse einer Rugel, q der Widerstand in der Hülse B, der überwunden werden muß, wenn der Apparat aus der mittleren Winkelgeschwindigkeit  $\omega$  in eine andere  $\omega_1$  versetz wird. Zwischen  $\omega$  und  $\omega_1$  besteht die Relation

$$\omega_1 = (1 \pm n) \omega$$

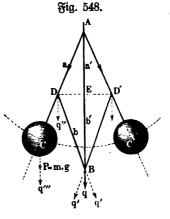
wobei n gewöhnlich 1 nicht übersteigen soll. Weiter sei

$$AC = 1$$
;  $AD = a$ ;  $BD = b$ ;  $AE = a'$ ;  $BE = b'$ .

Man zerlege q nach Richtung ber beiden Verbindungsstangen BD und BD' in die Seitenkräfte q', benke diese in den Punkten D und D' wirksam

und zerlege sie nochmals in zwei Komponenten, von denen die eine q'' nach vertikaler Richtung wirksam, die andere in Richtung von CA und C'A liegend durch den sesten Punkt A aufgehoben wird. Die Komponente q'' verschieden wir endlich parallel ihrer Richtung in den Mittelpunkt der Kugel; es wirken dann hier die beiden vertikalen Kräste mg und q''', wobei zu bemerken, daß deim Steigen der Kugeln, d. h. dei einer Vergrößerung der Winkelgeschwinzbigkeit, das Gewicht mg um q''' vergrößert, beim Riedersinken der Kugeln dagegen um q''' vermindert wird.

Es ift 
$$q'''=qrac{a}{l}rac{a'+b'}{2b'}.$$



Jebe ber Kugeln wird im Beharrungszustande sein, d. h. sie wird kein Bestreben ber Beränderung ihrer Lage haben, sobald das Moment der Centrisugals

traft F gleich ist dem Momente des Gewichtes  $mg \pm q'''$  in Bezug auf den sesten Punkt A. Zur Ausstellung dieser Momentengleichung bezeichnen wir den Winkel, den AC und AB dei der normalen Winkelgeschwindigkeit  $\omega$  bilden, mit  $\alpha$ , und nennen denselben  $\alpha_1$  sür die Winkelgeschwindigkeit  $\omega_1 = (1 + n) \omega$ , dagegen  $\alpha_2$  sür die kleinste zulässige Winkelgeschwindigkeit  $\omega_3 = (1 - n) \omega$ . Für diese Annahme erhalten wir solgende drei Gleichungen  $ml \omega_1^2 \cos \alpha_1 = mg + q'''$ ,  $ml \omega_2^2 \cos \alpha = mg$ ,  $ml \omega_2^2 \cos \alpha_2 = mg - q'''$ .

Hieraus ergiebt fich

$$q''' = mg\left(\left[\frac{\omega_1}{\omega}\right]^2 \frac{\cos \alpha_1}{\cos \alpha} - 1\right) = mg\left(1 - \left[\frac{\omega_2}{\omega}\right]^2 \frac{\cos \alpha_2}{\cos \alpha}\right)$$

ober annähernd, wenn wir die Cosinus der drei Winkel gleich groß nehmen,

und

$$\omega_1^2 = \omega^2 (1 + 2n)$$
 $\omega_2^2 = \omega^2 (1 - 2n)$ 

setzen, das Gewicht einer Rugel

$$mg = P = \frac{1}{2n} q''',$$

sowie die zulässige Geschwindigkeitsanderung

$$\pm n = \frac{1}{2} \frac{q'''}{P} \cdot$$

Für gewöhnlich wird die Stangenverbindung ADBD' als Rhombus konstruiert, so daß a=b und sür alle Lagen a'=b' ist. In diesem Falle ergiebt sich

$$q''' = \frac{a}{1} q.$$

Rennen wir die Entfernung AB der Hülse von dem festen Puntte, den drei Winkelgeschwindigkeiten  $\omega_1$ ,  $\omega$ ,  $\omega_2$  entsprechend  $h_1$ , h,  $h_2$ , so ist

$$h_1 = 2 a \cos \alpha_1 = 2 a \frac{mg + q'''}{ml \omega_1^2}$$

ober annähernb

$$= 2 a \frac{g}{l \omega_1^2},$$

$$h = 2 a \cos \alpha = 2 a \frac{g}{l \omega^2},$$

$$h_2 = 2 a \cos \alpha_2 = 2 a \frac{mg - q'''}{ml \omega_2^2}$$

ober annähernb

$$=2a\frac{g}{l\omega_2^2}$$

hieraus ergiebt sich

$$h - h_1 = \frac{2ag}{l\omega^2} \left( 1 - \frac{1}{1+2n} \right) = \frac{2n}{1+2n} \cdot \frac{2ag}{l\omega^2}$$

$$h_2 - h = \frac{2ag}{l\omega^2} \left( \frac{1}{1-2n} - 1 \right) = \frac{2n}{1-2n} \cdot \frac{2ag}{l\omega^2}$$

Die Entfernungen  $h - h_1$  und  $h_2 - h$  können wir durch die Konstrukstion als gegeben ansehen, und demnach den sich daraus ergebenden Wert  $\frac{a}{l}$  zur Berechnung von q''', resp. P benutzen

$$q''' = \frac{1+2n}{4n} \cdot \frac{\omega^3}{g} (h-h_1) q = \frac{1-2n}{4n} \cdot \frac{\omega^2}{g} (h_2-h) q$$

$$P = \frac{1+2n}{8n^2} \cdot \frac{\omega^2}{g} (h-h_1) q = \frac{1-2n}{8n^2} \cdot \frac{\omega^2}{g} (h_2-h) q.$$

Bei den Untersuchungen ist auf das Gewicht der einzelnen Stangen nicht Rücksicht genommen worden, und pslegt man deshalb in dem Gewichte P das

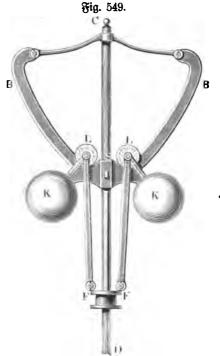
ber Stange AC, und in dem Gewichte q das der  $1^{1}/_{2}$  fachen Stange BD mit inbegriffen zu denken.

Man hat sich bemüht, den vorsstehenden Regulierungsapparat so zu verändern, daß die Winkelgeschwindigsteit der Maschine bei den verschiedenen Lagen der Kugeln dieselbe bleibe, und zu dem Ende vielsache Konstruktionen angegeben.

Ein Schwungkugelregulator, für ben bei jeder Rugellage die Winkelsgeschwindigkeit konstant bleibt, heißt ein aftatischer Regulator, im Gegensatz zu benen mit veränderlicher Winkelgeschwinsbigkeit, welche statische genannt werden.

Der parabolische Regulator von Franke (Fig. 549) ist astatisch; da für denselben  $l\cos\alpha=\frac{p}{2}$  ist, unter p den Parameter der Parabel verstanden (vgl. S. 292 u. f.).

Es sei P = mg (Fig. 550 a. f. S.) das Gewicht einer Schwungkugel, q der Widerstand an der Hülse B, a die



normale Entfernung der Husselmite von der Parabel, b die Länge der Berbindungsstange einer Kugel mit der Husse, die den Winkel  $\beta$  mit der Drehachse bilden mag; den Erhebungswinkel bezeichnen wir durch  $\alpha$ , die Länge einer Normale zur Parabel bis zum Durchschnitt mit der Drehachse durch  $\lambda$ , so ist für die Gleichgewichtslage einer Kugel

$$\lambda \cos \alpha = \frac{1}{2} p$$
 und  $\omega^2 = \frac{g}{\lambda \cos \alpha}$ ,

unter  $\omega$  die normale Winkelgeschwindigkeit verstanden. Diese gehe in die zulässigen Grenzen  $(1\pm n)\,\omega$  über. Man zerlege die Centrisugalkraft F und das Gewicht mg einer Kugel sowie den Widerstand q' in einer Berbindungs=

stange nach Richtung der Rormale und Tangente der Parabel. Die ersteren Romponenten werden durch die seitschiene aufgehoben, während die tangentialen Kräfte unter sich im Gleichgewichte sein mussen.

Die Gleichgewichtsbedingung ift

$$m(1 \pm n)^2 \omega^2 \cos \alpha \lambda \sin \alpha - mg \sin \alpha \mp q' \sin (\alpha + \beta) = 0;$$

flatt w22 cos a können wir g schreiben, man erhält hiernach

$$mg(n^2 \pm 2n) = \pm q' \frac{\sin(\alpha + \beta)}{\sin \alpha};$$

nº tonnen wir gegen 2n vernachlässigen, es ist daher

$$mg = \frac{1}{2n} q' \frac{\sin(\alpha + \beta)}{\sin \alpha}.$$

Segen wir weiter aus

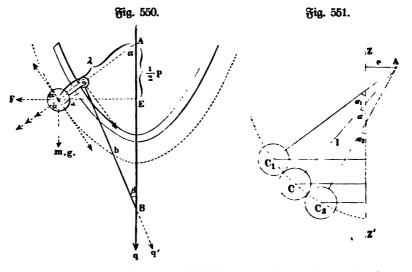
$$q = 2 q' \cos \beta$$

ben Wert von q' ein, so entsteht

$$mg = \frac{1}{4n} q \frac{\sin(\alpha + \beta)}{\sin \alpha \cos \beta}$$

$$mg = \frac{1}{4n} q (1 + tg \beta \cot \alpha).$$

Die beiben Winkel  $\alpha$  und  $\beta$  beziehen sich auf die Stellung des Apparates bei der normalen Winkelgeschwindigkeit  $\omega$ , sie können demnach als gegeben angesehen oder auch durch Längenbeziehungen bestimmt werden.



Für den normalen Gang der Maschine muß die Husse nämlich eine bestimmte Stellung haben, da mit derselben die Zuflußtlappe in Berbindung gesetzt wird. Setzen wir a als bekannt voraus, so haben wir

$$b \sin \beta = (\lambda - a) \sin \alpha$$

$$= \left(\frac{p}{2\cos \alpha} - a\right) \sin \alpha$$

$$= \frac{1}{2} (p t g \alpha - 2 a \sin \alpha)$$

$$\cos \beta = \frac{1}{2 b} \sqrt{4 b^2 - (p t g \alpha - 2 a \sin \alpha)^2}$$

$$t g \beta = \frac{p t g \alpha - 2 a \sin \alpha}{\sqrt{4 b^2 - (p t g \alpha - 2 a \sin \alpha)^2}}$$

$$\cot g \alpha t g \beta = \frac{p - 2 a \cos \alpha}{\sqrt{4 b^2 - (p t g \alpha - 2 a \sin \alpha)^2}}.$$

Substituieren wir diesen Wert in dem Ausdruck für das Gewicht P einer Schwungtugel, so entsteht

$$P = \frac{1}{4n} q \left( 1 + \frac{p - 2 a \cos \alpha}{\sqrt{4b^2 - (v \tan \alpha - 2 a \sin \alpha)^2}} \right).$$

Da die Führung der Kugeln in einer Parabel mit Schwierigkeiten versbunden ist, so hat man den gewöhnlichen Centrisugalregulator dadurch in einen astatischen zu verwandeln gesucht, daß man die Aushängepunkte der Kugeln nicht in die Drehachse legte, sondern auf der den Kugeln entgegengeseten Seite anordnete (vergl. S. 292 u. f.). Es sei (Fig. 551) A der Aushängepunkt, seine Entsernung von der Drehachse ZZ' gleich e, die Länge AC der Kugelstange dis zum Mittelpunkte gleich l, und durch  $C_1$ , C,  $C_2$  seien die höchste, mittlere und niedrigste Lage der Kugelmittelpunkte dargestellt, dann ist der Boraussetung gemäß

 $l\cos\alpha_1$  —  $e\cot g\alpha_1=l\cos\alpha$  —  $e\cot g\alpha=l\cos\alpha_2$  —  $e\cot g\alpha_2$  gleich einem konstanten Wert, der unter der Annahme, daß die Punkte  $C_2$ ,  $C_1$  annähernd in einer Parabel liegen, gleich  $\frac{p}{2}$  ist, wosür wir nach Nr. 8 der Anwendungen zum zweiten Abschnitt  $\frac{895}{u^2}$  setzen dürsen, unter u die verlangte Umdrehungszahl in einer Minute verstanden. Aus den obigen Gleichungen ergiebt sich, sobald die Winkel der Konstruktion gemäß angenommen werden

$$\frac{e}{l} = \frac{\cos \alpha_1 - \cos \alpha_2}{\cot \theta}$$

$$l = \frac{895}{u^2} \cdot \frac{1}{\cos \alpha - \frac{e}{l} \cot \theta}$$

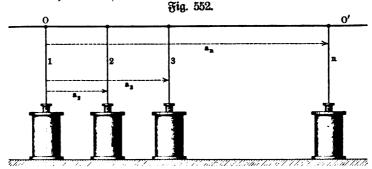
unb

9. Massenausgleichung bei Schiffsmaschinen 1). Durch die Massens verrudungen, welche sich beim Gange der Schiffsmaschinen regelmäßig wiederholen, werden störende Schwingungen der Schiffstörper hervorgerusen.

<sup>1)</sup> Bergl. hierzu Föppls Mechanit, Bb. IV, S. 127.

Man sucht daher nach einem "Massenausgleichungsversahren" für die Konstruttion der Maschinen, bei welchen solche störenden Schwingungen ausgeschlossen sind. Da das Gewicht des Schiffes und der Austrieb im Gleichgewichte sind, so lätzt sich das ruhende Schiff als ein freier Körper betrachten. Demnach muß für die Konstruktion der Schiffsmaschine als Bedingung gestellt werden:

- 1. Der Schwerpunkt der beweglichen Massen muß stets in relativer Ruhe zum Schiffskörper bleiben.
- 2. Das Moment der Bewegungsgröße der beweglichen Massen muß für jeden auf dem Schiffe liegenden Momentenpunkt dauernd den Wert Rull haben.



Es seien nun n Dampscylinder mit vertikalen Achsen nebeneinander gesschaltet, wie es Fig. 552 andeutet, und zwar so, daß die Kurbeln alle auf derselben Welle 00' aufgekeilt sind, deren Winkelgeschwindigkeit op sein mag.

Fig. 553.

Die Geschwindigkeit eines Kolbens, gerechnet von der Totpunktlage aus, ift in erster Annaherung (vergl. S. 756)

$$r_n$$
 .  $\varphi$  .  $sin \varepsilon_n$ ,

so daß die entsprechende Bewegungsgröße, falls die Masse des Kolbens nebst Zubehör mit  $m_n$  bezeichnet wird, den Wert

$$m_n r_n \varphi \sin \varepsilon_n$$

erhält (vergl. Fig. 553).

Dabei ist nur die Bewegung in Richtung der Kolbensachse berücksichtigt, da die Bewegungen senkrecht dazu nicht mehr Einfluß haben, als andere zufällige Bewegungen auf dem Schiffe (Lausen von Leuten u. s. w.), die man doch nicht in Rechnung stellen kann.

Wählt man den Punkt O als Momentenpunkt, so ist das Moment der Bewegungsgröße für den nien Kolben gegeben als

$$m_n r_n \varphi \sin \varepsilon_n \cdot a_n$$
.

Demnach fordert der gesuchte Ausgleich die dauernde Erfüllung der Gleichungen

I) 
$$\Sigma(m_n r_n \sin \varepsilon_n) = 0$$

II) 
$$\Sigma(m_n r_n \sin \varepsilon_n \cdot a_n) = 0$$

und amar gilt beren Bestehen für jeden Wert von o.

Bezeichnen wir den Winkel, welchen die nte Kurbel mit der ersten bildet, gezählt im Sinne des Umlauses der Maschine, durch  $\alpha_n$ , so ist  $\epsilon_n = \epsilon_1 = \alpha_n$  und  $\sin \epsilon_n = \sin (\epsilon_1 + \alpha_n) = \sin \epsilon_1 \cos \alpha_n + \cos \epsilon_1 \sin \alpha_n$ .

Die Gleichungen I und II erhalten bann die Geftalt

- I')  $\sin \varepsilon_1 \sum m_n r_n \cos \alpha_n + \cos \varepsilon_1 \sum m_n r_n \sin \alpha_n = 0$
- II')  $\sin \varepsilon_1 \sum m_n r_n a_n \cos \alpha_n + \cos \varepsilon_1 \sum m_n r_n a_n \sin \alpha_n = 0$ .

Da diese Gleichungen für jeden Wert von  $\varepsilon_1$  gelten müssen, so hat man die vier Gleichungen

- 1)  $\sum m_n r_n \cos \alpha_n = 0$
- unb
- 2)  $\sum m_n r_n \sin \alpha_n = 0$
- 3)  $\sum m_n r_n a_n \cos \alpha_n = 0$
- unb
- 4)  $\sum m_n r_n a_n \sin \alpha_n = 0$

au erfüllen.

Da die Größen  $m_n$  und  $r_n$  bereits aus anderen Gründen als bestimmt gelten müssen, und da  $a_1=0$  und  $\alpha_1=0$  ist, so stehen die Größen

$$\alpha_2$$
,  $\alpha_3$ , ...  $\alpha_n$  und  $\alpha_2$ ,  $\alpha_3$ , ...  $\alpha_n$ 

gur Berfügung.

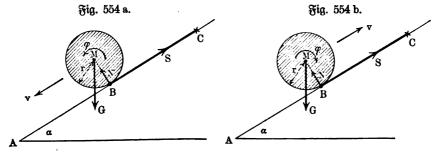
Soll der Ausgleich möglich sein, so muß man mindestens n=4 segen, d. h. der gesuchte Ausgleich ist nur für Viercylindermaschinen möglich.

Da nämlich mit Rücksicht auf die praktische Aussührung nur das Bershältnis der Abstände  $a_1, \ldots a_n$  bestimmt werden kann und nicht diese selbst, so würden bei n=3 nur drei Unbekannte eingeführt werden.

Bei n=4 werden nun allerdings fünf Unbekannte eingeführt, doch ist es nicht unzweckmäßig, daß somit einer der Winkel  $\alpha_2$ ,  $\alpha_3$ ,  $\alpha_4$  zu freier Bersfügung steht.

Während man gemäß der Gleichungen 1) und 2) bereits seit geraumer Zeit den Schwerpunkt der beweglichen Massen in relativer Ruhe zum Schiffs-körper zu halten bestrebt war, hat erst Schlick die Bedeutung der Gleischungen 3) und 4) erkannt und demgemäß auch brauchbare Konstruktionen für große Oceandampser geliesert.

10. Rollen und Rollgleiten. Kollt ein Cylinder auf einer schiefen Ebene abwärts (Fig. 554 a) oder aufwärts (Fig. 554 b), so ist für den Bezührungspunkt B jedes Gleiten ausgeschlossen, d. h. es ist  $r\varphi = v$ .



Um ein solches Rollen wirklich herzustellen, kann man um den Cylinder einen Faden (mehrsach) wickeln, der bei C befestigt ist. Es wirken dann auf

ben Cylinder die Fadenspannung [S] und die Reaktion [N] in B und das Gewicht [G] in M.

Da die Bewegung im allgemeinen nicht gleichsörmig ist, so müssen auch die Essettivkräfte der Bewegung berücksichtigt werden, welche in einer sortsschreitenden Bewegung von M und in einer Drehbewegung um eine horizonstale Achse durch M besteht. Sind die Beschleunigungen der beiden Beswegungen bezw. j und 1, so gilt für die fortschreitende Bewegung

1) 
$$mj = G \sin \alpha - S$$

und für die Drehbewegung um M

2) 
$$\mathfrak{Tr}\iota = Sr.$$

Da in B ein Rollen stattsindet, so ist für jeden Zeitpunkt  $r\varphi = v$  und demnach auch  $r\iota = j$  oder  $\frac{j}{\iota} = r$ .

Durch Division von 1) und 2) ergiebt sich also

$$\frac{m}{2\pi} \cdot r = \frac{G \sin \alpha - S}{Sr}$$

ober

$$S \cdot \left(\frac{m \cdot r^2}{\mathfrak{T}r} + 1\right) = G \sin \alpha.$$

Daraus folgt

$$S = G \sin \alpha \cdot \frac{\mathfrak{Tr}}{\mathfrak{Tr} + mr^2}$$

$$mj = G \cdot \sin \alpha \cdot \frac{mr^2}{\mathfrak{T}r + mr^2}$$

ober, für G = mg,

$$j = g \sin \alpha \, \frac{m \, r^2}{\mathfrak{Tr} + m \, r^2}.$$

Reduziert man Tr auf den 11mfang des Cylinders, so ist Tr  $= \mu r^2$  und man hat

$$S = G \sin \alpha \frac{\mu}{m + \mu}.$$

Daraus folat

$$mj = G \sin \alpha \frac{m}{m + \mu}$$

ober, für G = mg,

$$j = g \sin \alpha \frac{m}{m + \mu}.$$

Löst man ben Faben, so kann die Reibung an der schiefen Ebene, deren größter Wert  $fN=fG\cos\alpha$  ist, statt S eintreten, salls  $fN\geq S$  ist.

Man hat dafür also die Bedingung

b. h. 
$$f \cdot G \cdot \cos \alpha \geqq G \sin \alpha \frac{\mu}{m+\mu}$$
$$tg \alpha \leqq f \cdot \frac{m+\mu}{\mu}.$$

Führt man Tr  $= \frac{1}{2}mr^2$  ein, so ergiebt sich  $\mu = \frac{1}{2}m$ , d. h. man hat  $tg \alpha \leq 3f$ .

Für f=0.08 ist der Reibungswinkel  $4^{\circ}30'$ , für 3f=0.24 ist  $\alpha=13^{\circ}30'$ , d. h. ein Körper mit ebener Grundsläche gleitet für f=0.08, sobald  $\alpha \ge 4^{\circ}30'$ , ein rollender Cylinder beginnt dagegen zu gleiten, sobald  $\alpha \ge 13^{\circ}30'$  ist. Bergl. S. 727.

Liegt der Cylinder mit einem Zapfen vom Radius o auf geneigten Schienen, so tritt zunächst überall o ein statt r.

Her ist 
$$\operatorname{Tr}=\frac{1}{2}mr^2=\mu\varrho^2$$
, d. h.  $\mu=\frac{1}{2}m\frac{r^2}{\varrho^2}$ , und man erhalt  $tg\,\alpha \le f\cdot \frac{r^2+2\,\varrho^2}{r^2}$ .

Für  $\lim \varrho = 0$  ist  $tg \alpha \leq f$ , d. h.  $\alpha$  stimmt für unendlich-dünne Zapsen überein mit dem Reibungswinkel.

Dieselbe Betrachtung gilt auch für Hohlenlinder (Reisen) und Kugeln, überhaupt für Körper, in denen der Kreis der Fig. 554 als Symmetrieebene eines Rotationskörpers mit einer Achse senkrecht zu M aufgefaßt werden kann (3. B. Doppelkegel).

Für die Kugel ist 3. B. Tr  $= \frac{2}{5}mr^2$ , so daß  $\mu = \frac{2}{5}m$  zu seigen ist, und man erhält

$$tg \alpha \leq 3.5 f$$
.

Läßt man einen beliebigen Körper mit Zapfenbesestigung ( $\varrho$ ) auf geneigten Schienen rollen, so führt  $\mathfrak{T} = \mu \varrho^2$  wieder zu

$$tg \alpha \leq f \cdot \frac{\mu + m}{\mu},$$

vorausgesett, daß die Drehungsachse eine freie Achse des Körpers ift.

Die Bewegungen der Fig. 554 a und 554 b unterscheiden sich nicht durch die Kräfte bezw. Beschleunigungen, obwohl die Fig. 554 a eine beschleunigte, die Fig. 554 d eine verzögerte Bewegung darstellt. Man hat für die fortschreitende Bewegung, salls man die Richtung nach unten als positiv ansetz, für Fig. 554 a

$$v = v_0 + jt$$
 und  $s = s_0 + v_0 t + \frac{1}{2} j t^2$ 

und für Fig. 554 b

$$v=v_0-jt$$
 und  $s=s_0-v_0t-rac{1}{2}jt^2$ .

Ebenso hat man für die Drehbewegung, falls man beide Male den Sinn der rollenden Bewegung als positiv ansetz, für Fig. 554 a

$$\varphi = \varphi_0 + \iota t$$
 und  $\sigma = \sigma_0 + \varphi_0 t + \frac{1}{2} \iota t^2$ 

und für Fig. 554 b

$$\varphi = \varphi_0 - \iota t$$
 und  $\sigma = \sigma_0 + \varphi_0 t - \frac{1}{2} \iota t^2$ .

Im Falle der Fig.  $554\,\mathrm{b}$  tritt für  $t=\frac{v_0}{j}$  bezw. für  $t=\frac{\varphi_0}{\iota}$  Ruhe ein, worauf die Bewegung des weiteren der Fig.  $554\,\mathrm{a}$  entspricht. Für  $\alpha=90^\circ$ 

kann man die betrachteten Bewegungen als Rollbewegungen an einem fenkrechten Faden veranschaulichen.

Man hat dann 
$$S = G \cdot \frac{\mathfrak{Tr}}{\mathfrak{Tr} + mr^2}$$
 und  $j = g \frac{mr^2}{\mathfrak{Tr} + mr^2}$ 

Ist der abrollende Körper ein Cylinder vom Gewichte Q, so ist für ihn  $\operatorname{Tr} = \frac{1}{2} m r^2$  und also  $S = \frac{1}{3} Q$  und  $j = \frac{2}{3} g$ ; es ist demnach in Fig. 555 Fig. 555.  $P = \frac{1}{3} Q$  zu nehmen, um Gleichgewicht mit dem abrollenden

Enlinder herzustellen.



Führt man noch das Widerstandsmoment W der rollenden Reibung ein, das bisher vernachlässigt wurde, so sind für Fig. 554 a die Ansätze

1) 
$$mj = G \sin \alpha - S$$

2) 
$$\mathfrak{Tr}\iota = Sr - W$$

unter Berücksichtigung von j=ri zu verbinden. Man hat hier

$$S = \frac{\mathfrak{Tr}\iota + W}{r} = \frac{\mathfrak{Tr}}{r^2} \cdot j + \frac{W}{r}$$

und

$$mj = G \sin \alpha - \frac{\mathfrak{Tr}}{r^2} \cdot j - \frac{W}{r},$$

b. h.

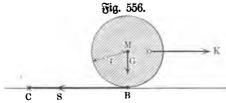
$$j = \frac{G \sin \alpha - \frac{W}{r}}{m + \frac{\mathfrak{Tr}}{r^2}}.$$

Für W=N .  $f_r=G$  .  $\cos lpha$  .  $f_r$  erhält man also

$$j = \frac{G\left(\sin\alpha - \cos\alpha \cdot \frac{f_r}{r}\right)}{m + \frac{\mathfrak{T}r}{r^2}}$$

und

$$S = G \sin \alpha - \frac{mG\left(\sin \alpha - \cos \alpha \cdot \frac{f_r}{r}\right)}{m + \frac{\mathfrak{T}r}{r^2}}.$$



Wenn der Cylinder der Fig. 556 durch eine Kraft [K] in M so bewegt wird, daß er durch die Fadenspannung [S] zum Rollen gezwungen wird, so ist wieder  $j = \iota r$ , und es gilt

$$. 1) K - S = mj$$

$$2) \quad \iota = \frac{Sr}{\mathfrak{Tr}}.$$

Daraus folgt 
$$S=K\cdot \frac{\mathfrak{Tr}}{\mathfrak{Tr}+mr^2}$$
 und  $j=\frac{K}{m}\cdot \frac{mr^2}{\mathfrak{Tr}+mr^2}\cdot \mathfrak{F}$ ür  $\mathfrak{Tr}=\frac{1}{2}mr^2$  ist dann 
$$S=\frac{1}{3}K \quad \text{und} \quad j=\frac{2}{3}\frac{K}{m} \quad \text{und} \quad \iota=\frac{2}{3}\frac{K}{m}\cdot \frac{1}{r}\cdot \frac{1}{r}.$$

Tritt statt ber Fabenspannung [S] die Reibung ein, so muß

$$fG \geqq K \cdot \frac{\mathfrak{T}r}{\mathfrak{T}r + \dot{m}r^2}$$

sein, d. h. man hat für den Cylinder als Bedingung des Rollens  $f \geq \frac{1}{8} \frac{K}{G}$ 

Hat [K] den Wert  $fG \cdot \frac{\mathbf{Tr} + mr^2}{\mathbf{Tr}}$ , so führt die geringste Vergrößerung von [K] zu einer Bewegung, bei welcher sich Rollen und Gleiten verbindet.

Für  $K=fG\cdot rac{{rac{Tr}{mr^2}}}{{rac{Tr}{mr^2}}}+P$  wird das Gleiten durch [P] bewirkt, so daß für das Gleiten

$$j' = \frac{P}{m} = \frac{K}{m} - \frac{fG}{m} \cdot \frac{\mathfrak{T}\mathfrak{r} + mr^2}{\mathfrak{T}\mathfrak{r}}$$

als Beschleunigung anzusegen ift.

Für Tr 
$$= \frac{1}{2}mr^2$$
 erhält man  $j' = \frac{K - 3fG}{m}$ .

Die Beschleunigung ber fortschreitenben Bewegung ist hier

$$j + j' = \frac{2}{3} \cdot \frac{3fG}{m} + \frac{K - 3fG}{m} = \frac{K - fG}{m}$$

wie man auch unmittelbar ersieht; die Beschleunigung der Drehung ist nach wie vor

$$\iota = \frac{2}{3} \left( \frac{3fG}{m} \right) \frac{1}{r} = \frac{2fG}{m} \cdot \frac{1}{r}.$$

Läßt man ben Cylinder durch Zapfen (q) auf Schienen gleiten, so ist wieder q in ben Formeln 1) und 2) für r einzuführen.

Läßt man einen beliebigen Körper durch eine Achse  $(\varrho)$  auf Schienen gleiten, so gelten für eine freie Achse des Körpers als Drehungsachse nur noch die Gleichungen 1) und 2), salls man r durch  $\varrho$  ersett.

Sind die Schienen unter dem Winkel a geneigt, so tritt Gsin a für K und Gcos a für G ein, falls der Körper nur durch sein Gewicht getrieben wird.

Man hat hier als Bedingung für die Berbindung rollender und gleitens der Bewegung

$$fG\cos\alpha < G\sin\alpha \frac{\mathfrak{T}r}{\mathfrak{T}r + mo^2}$$

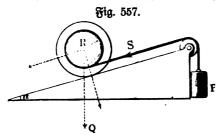
Hier bezeichnet

$$tg \alpha = f \cdot \frac{\mathfrak{T}r + m\varrho^2}{\mathfrak{T}r}$$

bie Grenze für das reine Rollen (vergl. S. 775).

778

Auf einer schiefen Ebene vom Reigungswinkel  $\alpha$  (Fig. 557) befinde fich ein Cylinder vom Halbmesser R, welcher durch ein umgeschlagenes Seil, das,



über eine feste Kolle geführt, an seinem Ende ein Gewicht P trägt, in Bewegung gesetzt werden soll. Ist  $j_1$  die Beschleunigung des sinkens dem Gewichtes P und  $j_2$  die des ansteigenden Cylinders vom Gewicht Q, so ist die am Umsange des Cylinders auf Drehung wirkende Beschleunigung  $j_4 = j_1 - j_2$ .

Nennen wir die Spannung im Seile S und sehen von den hindernissen der Bewegung ab, so ist

$$j_1=rac{P-S}{rac{P}{g}}$$
 
$$j_2=rac{S-Q\sinlpha}{rac{Q}{g}}$$
  $j_3=\iota R=rac{SR^3}{\Im x}=j_1-j_2=rac{P-S}{rac{P}{g}}-rac{S-Q\sinlpha}{rac{Q}{g}}.$  Hereaus ergiebt fich  $S=rac{1+\sinlpha}{1+rac{\Re x\cdot g}{PR^2}+rac{\Re x\cdot g}{QR^2}\cdotrac{\Re x\cdot g}{R^2}.$ 

Daraus folgt j2, j2, j1 und es ist 3. B.

$$j_3 = g \frac{1 + \sin \alpha}{1 + \frac{\mathfrak{Tr} \cdot g}{QR^2} + \frac{\mathfrak{Tr} \cdot g}{PR^2}}.$$

Bu bemselben Ergebnisse gelangt man folgendermaßen mit Sulse bes Principes von d'Alembert:

Haben P und Q bezw. die Masse  $m_1$  und  $m_2$ , so sind die Gegenkräfte der Bewegung  $-m_1j_1$ ,  $-m_2j_2$  und  $-\frac{\mathfrak{T}r}{R^2}j_3$ . Diese müssen mit den urssprünglich angebrachten Krästen im Gleichgewichte sein, d. h. sowohl für fortsschreitende, als auch für drehende Bewegung. Für die letztere ist zu bewerten, daß wir es mit einer veränderlichen Drehachse zu thun haben, indem die ausliegende Seite des Cylinders die jedesmalige Drehachse wird.

Für das vorhandene Gleichgewicht bestehen folgende Bedingungen, wobei daran zu denken, daß  $j_2$  in Bezug auf  $j_1$  negativ zu nehmen ist und daß der Massenwiderstand  $\frac{\mathbf{Tr}}{R^2}j_3$  im Umsange des Cylinders, die übrigen Kräfte und Widerstände aber im Schwerpunkte des Körpers wirksam gedacht werden müssen.

$$P-Q\sinlpha-m_1j_1-m_2j_2=0 \ PR+QR\sinlpha-m_1j_1R+m_2j_2R-rac{\mathfrak{Tr}}{R^2}j_8\cdot 2\,R=0. \$$
 Außerdem ist  $j_1=j_2+j_3$ , dasher  $P-Q\sinlpha=(m_1+m_2)\,j_1-m_2j_3 \ P+Q\sinlpha=(m_1-m_2)\,j_1+m_2j_8+2\,rac{\mathfrak{Tr}}{R^2}j_8. \$ 

Mustiplizieren wir die erste der Gleichungen mit  $m_1 - m_2$ , die zweite mit  $m_1 + m_2$  und subtrahieren die erste von der zweiten, so entsteht

$$(P+Q\sinlpha)\,(m_1+m_2)-(m_1-m_2)\,(P-Q\sinlpha) \ =j_3\left[m_2\,(m_1+m_2)+2\,(m_1+m_2)rac{\mathfrak{T}_{\mathbf{r}}}{R^2}+(m_1-m_2)\,m_2
ight]\cdot \ \hat{j}_3=rac{rac{P}{m_1}+rac{Q}{m_2}\sinlpha}{1+rac{\mathfrak{T}_{\mathbf{r}}}{m_2\,R^2}+rac{\mathfrak{T}_{\mathbf{r}}}{m_1\,R^2},$$

ober, ftatt ber Maffen die Gewichte eingeführt,

$$j_8=grac{1+\sinlpha}{1+rac{\mathfrak{Tr}\cdot g}{QR^2}+rac{\mathfrak{Tr}\cdot g}{PR^2}}$$
 u. f. f.

Die Spannung S ist burch  $P - m_1 j_1$  bestimmt u. s. s. Rehmen mir den Körper als Ensinder an. Tr also  $= \frac{1}{2} m_2 l_1$ 

Nehmen wir den Körper als Cylinder an, Tr also  $=\frac{1}{2}m_2R^2$ , und lassen die geneigte Ebene in eine vertikale übergehen, so erhalten wir (Fig. 558)

$$j_1 = g \frac{3P - Q}{3P + Q}$$
 $j_2 = -g \frac{P + Q}{3P + Q}$ 
 $j_3 = g \frac{4P}{3P + Q}$ 
 $S = \frac{2PQ}{3P + Q}$ 



Die Beschleunigung  $j_1$  wird positiv bleiben, wenn P sinkt, sie wird beim Steigen von P negativ und endlich Null, wenn P seinen Ort beshauptet. Dieser letzte Fall tritt auch ein, wenn das Seilende, anstatt über die seste Rolle geführt zu werden, durch irgend eine Kraft sestgehalten wird.

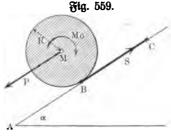
Segen wir  $j_1 = 0$ , so ist

$$P=rac{1}{3}\,Q$$
 und  $j_2=-rac{2}{3}\,g\ j_3=rac{2}{3}\,g\ S=rac{2}{3}\,Q.$  b. In.  $j_2=-j_3$ 

Für diese Annahme ist also die Beschseunigung der fortschreitenden Beswegung gleich der entgegengesetzen Beschleunigung der drehenden am Ums

fange des Cylinders. Derfelbe bewegt sich daher vollkommen rollend in senkrechter Richtung aufwärts, was sich ohne Aushören wiederholen wird, wenn man nach dem Ablausen des Cylinders die Kraft  $\frac{1}{3}$  Q stets von neuem wirken läßt. Bergl. dazu auch die Entwicklung zu Fig. 555.

11. Beschsennigte Bewegung von Fuhrwerken. Ift  $m_1$  die Masse der rollenden Teile (Räder und auch Achsen) und  $m_2$  die Masse der übrigen Teile



bes Fuhrwertes, so gilt für die Bewegung eines einzelnen Rades oder Räderpaares solgendes, salls lediglich ein Rollen vorliegt.

Bezeichnet j die Beschseunigung der Bersschiedung und  $\iota$  die Winkelbeschleunigung der Drehung (vergl. Fig. 559), Tr das Tägsheitsmoment der sich drehenden Wasse, Modas Moment der Widerstände und S die Reibung, so ist  $j=R\iota$  und ferner

$$\iota = \frac{RS - Mo}{\mathfrak{T}r} \quad \text{unb} \quad j = \frac{P + (m_1 + m_2) g \sin \alpha - S}{m_1 + m_2}.$$

Aus den ersten beiden Gleichungen folgt  $S=rac{\mathfrak{Tr}j+\mathit{Mo}\ .\ R}{R^2}$ , so daß man hat

$$j(m_1 + m_2) = P + (m_1 + m_2) g \sin \alpha - \frac{\mathfrak{Tr}}{R^2} j - \frac{Mo}{R}$$

Bezeichnet man  $\frac{\mathfrak{Lr}}{R^2}$  burch  $\mu$ , so bezeichnet  $\mu$  die Masse eines materiellen Punktes, welcher die sich brehenden Massen  $m_1$  im Abstande R vom Centrum ersetzt. Man hat dann

$$j(m_1 + m_2 + \mu) = P + (m_1 + m_2)g\sin\alpha - \frac{Mo}{R}$$

Die theoretische Bestimmung von Mo ist wieder durchaus unsicher, so daß es zweckmäßig ist, Mo durch Bersuche zu bestimmen, und zwar folgenders maßen:

Der Winkel  $\alpha_0$ , für welchen j=0 ist, soll wieder als die Gleichs gewichtsneigung bezeichnet werden, er ist durch Bersuche (P=0) zu bestimmen. Führt man ihn ein, so ist

b. h. es ift 
$$0=(m_1+m_2)\,g\sin\alpha_0-\frac{Mo}{R}\,,$$
 
$$\frac{Mo}{R}=(m_1+m_2)\,g\sin\alpha_0.$$

Demnach gilt allgemein

$$j(m_1 + m_2 + \mu) = P + (m_1 + m_2) g \sin \alpha - (m_1 + m_2) g \sin \alpha_0$$
  
=  $P + (m_1 + m_2) g (\sin \alpha - \sin \alpha_0)$ .

Für kleinere Werte von  $\alpha$  und  $\alpha_0$  lassen sich die Sinus durch die Arcus ersetzen, so daß sich

$$j(m_1 + m_2 + \mu) = P + (m_1 + m_2)g(\alpha - \alpha_0)$$

ergiebt.

Die abgeleitete Formel, welche zunächst für ein einzelnes Rad oder Räderpaar gilt, läßt sich wieder (vergl. S. 617) ohne weiteres auf einen Wagen und auf Züge übertragen.

12. Die Bestimmung der Centrisugalkraft für eine Stange, die windschief ist zur Drehungsachse. Die Stangenachse heiße AB und sei für den sausenden Meter durch  $\gamma$  kg besastet. Der Punkt A liege in der XY-Ebene und habe die Koordinaten x' und y', der Punkt B liege in der XZ-Ebene und habe die Koordinaten x'' und z''. Die Linie dilde mit der Z-Achse den Winkel  $\alpha$  und habe die Länge l. Für

und 
$$z_1=rac{\Sigma mxz}{\Sigma mx}$$
 ergiebt fich  $z_2=rac{\Sigma myz}{\Sigma my}$   $z_1=rac{1}{3}l\coslpharac{2\,x''+x'}{x'+x''}$ 

Die aus ben Centrifugalfraften resultierenben Drude find

$$D_1 = \varphi^2 \Sigma mx = \varphi^2 \frac{l\gamma}{g} \cdot \frac{x' + x''}{2}$$

$$D_2 = \varphi^2 \Sigma my = \varphi^2 \frac{l\gamma}{g} \cdot \frac{y'}{2}.$$

 $z_2 = \frac{1}{3} l \cos \alpha$ .

Werden diese an den Schwerpunkt versetzt, so erhält man die Resultante C aus allen Centrisugalkräften

$$C = \varphi^2 \frac{\gamma}{q} \frac{1}{2} \sqrt{(x' + x'')^2 + y'^2}.$$

hierburch bilben sich zwei Kraftepaare

$$D_1 l \binom{1}{2} - \frac{1}{8} \frac{2 x'' + x'}{x' + x''} = \frac{1}{12} \varphi^2 \frac{l \gamma}{g} (x' - x'') l$$

$$D_2 l \binom{1}{2} - \frac{1}{8} = \frac{1}{12} \varphi^2 \frac{l \gamma}{g} y' l.$$

Wir sehen  $\frac{1}{6}l$  als die gemeinschaftliche Breite der beiden Krästepaare an und vereinigen die beiden Paare zu einem, wobei zu berücksichtigen ist, daß die Paarebenen auseinander rechtwinkelig stehen.

Das neue Paar ist

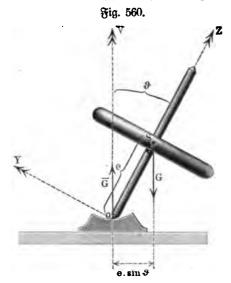
$$\frac{1}{6}l \cdot \frac{1}{2}\varphi^2 \frac{l\gamma}{g} \sqrt{(x'-x'')^2 + y'^2}$$

und man hat

$$\cos \varrho = \frac{x' - x''}{\sqrt{(x' - x'')^2 + y'^2}},$$

wenn o ben Neigungswinkel der neuen Paarebene mit der Ebene desjenigen Paares bezeichnet, welches in einer zur XZ-Ebene parallelen Ebene liegt.

13. Die Bewegung bes Rreifels. Gin Rreifel (Rotationstorper), wie ihn Fig. 560 andeutet, erhalte eine kräftige Drehung um seine Achse OZ und werbe dann schief auf das Lager O aufgesett.



Um die Bewegung der Achse OZ zu untersuchen, benugen wir ein bewegliches Koordinatenkreuz, indem wir in der Vertikalebene ZOV durch O eine Y=Achse, sentrecht zu OZ, und außerdem eine X=Achse, sent= recht zur Ebene ZOY, einführen.

Um die Lage dieses Kreuzes im Raume zu bestimmen, führen wir  $\angle ZOV = \vartheta$  ein, suchen ferner die Spur ber Ebene ZOY mit ber Horizontalebene durch O auf und messen die Stellung (η) dieser Spur gegen eine feste Gerade OH der

Horizontalebene.

Die Relativbewegung des Kreifels gegen die XY=Ebene ist nicht pon Bedeutung, da dieser wegen feiner Form als Rotationstörper

für alle Geraden der XY-Ebene durch O dasselbe Trägheitsmoment hat.

Bon Momenten äußerer Kräfte tommt bei Bernachlässigung ber Reibungen nur Gesin & zur Geltung und zwar dreht dieses um die X-Achse. Da außerdem Tr. und Tr., benselben Wert haben, der A heißen mag, so lauten die Eulerschen Bleichungen bier

- 1)  $\iota_x \cdot A + \varphi_y \varphi_z (A \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s) = Ge \sin \vartheta$
- 2)  $\iota_y \cdot A + \varphi_s \varphi_x (\mathfrak{T} \mathfrak{r}_s A) = 0$
- 3)  $\iota_{\mathbf{x}}$  .  $\mathfrak{Tr}_{\mathbf{x}} = 0$ .

Aus 3) folgt, daß die Winkelgeschwindigkeit für die Z-Achse konstant ist, also stets ben Anfangswert, welcher y, heißen mag, beibehält, wie auch aus ber Betrachtung der Lage des Momentes zur Achse ohne weiteres folgt.

Unstatt nun Gleichung 1) und 2) für  $\varphi_s = \gamma_s$  weiter zu behandeln auf dem Wege, welcher S. 714 eingeschlagen wurde, verfahren wir folgendermagen.

Da die Kraft [G] parallel zu OV ist, so ist das Moment der Bewegungsgröße für die Achse OV (vergl. S. 697) eine Konstante B. Da die Komponente dieses Momentes nach den Achsen OX, OY, OZ bezw.  $\varphi_x$ . A,  $\varphi_y$ . Aund y. . Tr. find, fo gilt also

I) 
$$B = \varphi_y \cdot A \cdot \sin \vartheta + \gamma_s \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s \cdot \cos \vartheta$$
.

Bezeichnet man die Anfangswerte von  $\vartheta$ ,  $\varphi_x$  und  $\varphi_y$  bezw. durch  $\vartheta_0$ ,  $\gamma_x$  und  $\gamma_y$ , so ist

$$B = \gamma_u \cdot A \cdot \sin \theta_0 + \gamma_z \cdot \mathfrak{Tr}_z \cdot \cos \theta_0$$

Bergleicht man ferner eine beliebige Stellung ( $\theta$ ) ber Achse OZ mit beren Anfangsstellung ( $\theta_0$ ), so ist die Arbeit der äußeren Kräfte für die Anderung der Stellung (Senkung)

$$Ge(\cos\vartheta_0 - \cos\vartheta).$$

Diese Arbeit entspricht dem Zuwachse an lebendiger Kraft, d. h. dem Werte

$$(\frac{1}{2}\varphi_x^2A + \frac{1}{2}\varphi_y^2A + \frac{1}{2}\gamma_s^2\mathfrak{T}r_s) - (\frac{1}{2}\gamma_x^2A + \frac{1}{2}\gamma_y^2A + \frac{1}{2}\gamma_s^2\mathfrak{T}r_s).$$
 Demnach ailt

Demnach gut

II) 
$$\frac{1}{2}A(\varphi_x^2 + \varphi_y^2 - \gamma_x^2 - \gamma_y^2) = Ge(\cos\theta_0 - \cos\theta).$$

Da der Kreisel bei Beginn seiner Bewegung nur eine Drehung um die Achse OZ haben sollte, so ist  $\gamma_x=0$  und  $\gamma_y=0$  und man erhält

I') 
$$\varphi_{\nu}A\sin\vartheta + \gamma_{\nu}$$
.  $\operatorname{Tr}_{\nu}\cos\vartheta = \gamma_{\nu}\operatorname{Tr}_{\nu}\cos\vartheta_{0}$ 

unb

II') 
$$\frac{1}{3}A(\varphi_x^3 + \varphi_y^2) = Ge(\cos\theta_0 - \cos\theta)$$
.

Aus I') folgt

$$\varphi_y = \frac{\gamma_s \mathfrak{T} \mathbf{r}_s}{A} \cdot \frac{\cos \vartheta_0 - \cos \vartheta}{\sin \vartheta}$$

und baraus, mit Rudsicht auf II'), ferner

$$\varphi_x = \pm \sqrt{(\cos\vartheta_0 - \cos\vartheta) \left[ \frac{2 Ge}{A} - \frac{\gamma_s^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s^2}{A^2} \frac{\cos\vartheta_0 - \cos\vartheta}{\sin^2\vartheta} \right]}.$$

Da die Arbeit der äußeren Kräfte in einer Senkung besteht, so ist  $\vartheta \geq \vartheta_0$  und demnach ist  $\cos \vartheta_0 - \cos \vartheta$  positiv oder Rull, es muß also auch die Klammer unter der Wurzel von  $\varphi_x$  positiv bleiben, salls sie nicht Rull ist, d. h. man hat

$$\frac{2\operatorname{GeA}}{\gamma_s^*\mathfrak{T}_s^*} \geqq \frac{\cos\vartheta_0 - \cos\vartheta}{\sin^2\vartheta}.$$

Sett man  $\frac{\gamma_s^s \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s^s}{2 \, Ge \, A} = 2 \, m$ , so ist für die Grenze (=) in Geltung

$$sin^2 \vartheta = 1 - cos^2 \vartheta = 2 m cos \vartheta_0 - 2 m cos \vartheta$$
,

d. h. man hat

$$\cos^2\vartheta - 2m\cos\vartheta + 2m\cos\vartheta_0 - 1 = 0$$

pber

$$\cos\vartheta = m \pm \sqrt{m^2 - 2 m \cos\vartheta_0 + 1}.$$

Für die senkrechte Stellung der Kreiselachse ist  $\theta_0 = 0$  und  $\cos \theta_0 = 1$ , so daß die Wurzel in diesem Falle den Wert m-1 erhält, und es wird  $\cos \theta = 2\,m-1$  oder 1.

Für eine schiese Stellung der Kreiselachse ist  $\vartheta_0>0$  und  $\cos\vartheta_0<1$ , so daß die Wurzel in diesem Falle den Wert  $m-1+\varepsilon$  erhält, wobei  $\varepsilon$  eine positive Korrektur bedeutet.

Für die beiden Werte von &, welche der obigen Entwidelung entsprechen, gilt also

$$\cos \vartheta = m + (m-1+\varepsilon) = (2m+\varepsilon) - 1$$
  
 $\cos \vartheta = m - (m-1+\varepsilon) = 1 - \varepsilon$ .

Für relativ große Werte von  $\gamma_z$ , wie sie dem rotierenden Kreisel entsprechen, ist m relativ groß, so daß nur der zweite Wert, welcher durch  $\overline{\vartheta}$  bezeichnet werden mag, brauchbar ist.

Entwidelt man cos & für relativ große Werte von m, so gilt

$$\cos \bar{\vartheta} = \cos \vartheta_0 - \frac{1}{2m} \sin^2 \vartheta_0 + \cdots$$

Sett man anderseits  $\bar{\theta} = \theta_0 + \bar{\delta}$ , so ist

$$\cos \overline{\vartheta} = \cos \vartheta_0 \cos \overline{\delta} - \cos \vartheta_0 \sin \overline{\delta}$$

und man hat bei Berudfichtigung ber Glieber erster Ordnung

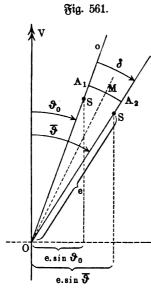
$$\cos \overline{\vartheta} = \cos \vartheta_0 - \sin \vartheta_0$$
.  $\operatorname{arc} \overline{\delta}$ .

Aus bem Bergleiche ber beiben Werte für cos & folgt

$$arc(\overline{\vartheta} - \vartheta_0) = arc\overline{\vartheta} = \frac{1}{2m} \cdot \sin\vartheta_0 = \frac{2 \operatorname{Ge} A}{\gamma_s^s \mathfrak{T}_s^s} \sin\vartheta_0.$$

Der Winkel & vermag bemnach die Grenzen  $\vartheta_{\rm 0}$  und  $\overline{\vartheta}=\vartheta_{\rm 0}+\overline{\delta}$  nicht zu überschreiten.

Für diese Grenzen wird  $\varphi_x=0$ , mährend eine Überschreitung dieser Grenzen einem imaginaren Werte von  $\varphi_x$  entsprechen würde.



Der Senkung der Achse entsprechen positive, ihrem Steigen negative Werte von  $\varphi_x$  oder umgekehrt, je nach der Bestimmung des Dres hungssinnes. Um auch  $\varphi_x$  und  $\varphi_y$  für relativ große Werte von  $\gamma_x$  angenähert darzustellen, segen wir  $\vartheta = \vartheta_0 + \delta$ , so daß  $\delta$  also in den Grenzen  $0 \dots \overline{\delta}$  liegt. Man hat dann

$$\varphi_y = \frac{\gamma_s \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s}{A} \cdot arc \delta$$

und demnach auch

$$\varphi_x = \pm \sqrt{\frac{2 \operatorname{Gesin} \vartheta_0}{A} \cdot \operatorname{arc} \delta - \frac{\gamma_s^s \mathfrak{T} \mathfrak{r}_s^s}{A^2} \cdot \operatorname{arc}^2 \delta}.$$

Für  $\varphi_x=0$  erhält man wieder  $\delta=0$  ober  $\delta=\bar{\delta}.$ 

Bezeichnet man die Erzeugungsgeschwins digkeit von  $\vartheta$  oder  $\delta$  kurz durch  $\varphi$ , so ist natürlich  $\varphi = \varphi_x$ , d. h. sür  $arc \delta = f(t)$  ist  $\varphi_x = f'(t)$ .

Bersucht man f(t) für den Übergang von  $\delta=0$  über  $\delta=\bar{\delta}$  bis  $\delta=0$  als harmonische Schwingung darzustellen, so entspricht diese Annahme (vergl. Fig. 561) der Bewegung eines Pendels, welches sich aus der Seitenlage zu bewegen beginnt.

Für die Mitte M der Schwingung von  $A_1$  über M nach  $A_2$  und von  $A_2$  über M nach  $A_1$  hätte man  $f(t) = -r\cos\left(2\,\pi\cdot rac{t}{T}
ight)$  anzusetzen, damit

für t=0 die Stellung [-r] in  $A_1$  gegeben wird. Fängt man die Stellung in  $A_1$  du zählen an, so wäre

$$arc \, \delta = f(t) = r - r \cdot cos \left( 2 \pi \cdot \frac{t}{T} \right) = r \left[ 1 - cos \left( 2 \pi \cdot \frac{t}{T} \right) \right]$$

zu setzen und es wäre ferner  $\varphi_x=f'(t)=+r\cdot rac{2\pi}{T}\sin\left(2\pi\cdot rac{t}{T}
ight)$  einzu-führen.

Unter dieser Annahme geht die Gleichung für  $\varphi_x$  über in

$$r \cdot \frac{2\pi}{T} \cdot \sin\left(2\pi \cdot \frac{t}{T}\right) = \pm \sqrt{ar\left[1 - \cos\left(2\pi \cdot \frac{t}{T}\right)\right] - br^2\left[1 - \cos\left(2\pi \cdot \frac{t}{T}\right)\right]^2},$$

falls man die Faktoren von  $arc\delta$  und  $arc^2\delta$  bezw. durch a und b bezeichnet. Diese Gleichung erweist sich als richtig sür t=0 und sür t=T. Hür  $t=\frac{1}{2}$  T ergiebt sie

$$2ar - 4br^2 = 0$$

d. h. ·

$$r=0$$
 und  $r=\frac{a}{2b}=\frac{G \cdot e \cdot A \cdot \sin \theta_0}{\gamma_z^2 \mathfrak{T} r_z^2}$ 

Für  $t=\frac{1}{4} T$  und  $t=\frac{3}{4} T$  führt fie zu

$$r \cdot \frac{2\pi}{T} = \pm \sqrt{ar - br^2},$$

d. h. man hat

$$T^2 = \frac{4 \pi^2}{b} = \frac{4 \pi^2 A^2}{\gamma_s^2 \mathfrak{T} \mathfrak{T}_s^2}$$

ober

$$T = \frac{2\pi}{\nu_*} \cdot \frac{A}{\mathfrak{Tr}_*}$$

Setzt man nun die gefundenen Werte von r und T in unsere Gleichung ein, so wird sie in sich befriedigt. Demnach gilt

$$arc \delta = \frac{G \cdot e \cdot A \cdot \sin \vartheta_0}{\gamma_z^2 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_z^2} \left[ 1 - \cos \left( \frac{\gamma_z \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{r}_z}{A} \cdot t \right) \right] \cdot$$

Bei der gewählten Annäherung entspricht also die Veränderlichkeit von  $\delta$  bezw. von  $\delta$  thatsächlich einer harmonischen Schwingung von der Amplitude r und der Schwingungsdauer T.

Demnach ist auch

$$\varphi_{y} = \frac{\gamma_{s} \cdot \mathfrak{Tr}_{s}}{A} \cdot arc \, \delta = \frac{Ge \sin \vartheta_{0}}{\gamma_{s} \mathfrak{Tr}_{s}} \left[ 1 - \cos \left( \frac{\gamma_{s} \cdot \mathfrak{Tr}_{s}}{A} \cdot t \right) \right]$$

bestimmt.

Aus  $\varphi_v$  läßt sich leicht die Winkelgeschwindigkeit  $\varphi_v$  für die Bertikale  $\mathit{OV}$  ableiten, man hat

$$\varphi_{V} = \frac{\varphi_{V}}{\sin \vartheta} = \frac{Ge}{\gamma_{z} \mathfrak{T} \mathfrak{T}_{z}} \cdot \frac{\sin \vartheta_{0}}{\sin \vartheta} \left[ 1 - \cos \left( \frac{\gamma_{z} \cdot \mathfrak{T} \mathfrak{T}_{z}}{A} \cdot t \right) \right] \cdot$$

Da  $\vartheta$  nur in den engen Grenzen  $\vartheta_0$  und  $\overline{\vartheta}$  schwankt, so erhält man eine brauchbare Annäherung, wenn man sin  $\vartheta$  gegen sin  $\vartheta_0$  forthebt. Man hat dann

$$\varphi_{\overline{\mathbf{v}}} = \frac{Ge}{\gamma_{z}\mathfrak{T}_{z}} \left[ 1 - \cos\left(\frac{\gamma_{z}\mathfrak{T}_{z}}{A} \cdot t\right) \right]$$

als Winkelgeschwindigkeit der Kreifelachse um die Bertikale OV.

Projiziert man die Achse auf die Horizontale, so ist der Winkelweg  $arc \eta$  leicht auß  $\varphi_V$  abzuleiten, man hat beim Übergange zum Stamme

$$arc \eta = \frac{Ge}{\gamma_s \mathfrak{T}_s} \left[ t - \frac{A}{\gamma_s \mathfrak{T}_s} \sin \left( \frac{\gamma_s \mathfrak{T}_s}{A} \cdot t \right) \right] + C,$$

wobei C eine Konstante bezeichnet.

Fig. 562.

e.sin 🗗

Soll  $\eta=0$  sein für t=0, so ist C=0 zu sezen, b. h. man hat

$$arc \eta = \frac{Ge}{\gamma_s \mathfrak{T} \mathfrak{T}_s} \left[ t - \frac{A}{\gamma_s \mathfrak{T} \mathfrak{T}_s} sin \left( \frac{\gamma_s \mathfrak{T} \mathfrak{T}_s}{A} \cdot t \right) \right] \cdot$$

Н

Zeichnet man irgend einen Punkt, z. B. ben Schwerpunkt, auf der Horizontalprojektion der Kreiselachse auß, so entsteht in der Horizontalebene ein Bild, wie es Fig. 562 ansbeutet.

Setzt man in der Formel für  $arc \eta$  einsmal t=0 und einmal t=T, so erhält man  $arc \bar{\eta}$ , entsprechend dem Bahnstüde ABC bezw. entsprechend dem Winkel AOC. Es ist

$$arc\,\overline{\eta}=2\,\pi\cdot\frac{GeA}{\gamma_s^2\cdot\mathfrak{T}_s^2}$$

Die Anzahl n der Schwankungen der Kreifelachse, wie ABC, welche auf eine volle Umdrehung dieser Achse sallen, beträgt

$$n = \frac{2\pi}{arc\,\overline{\eta}} = \frac{\gamma_s^2 \cdot \mathfrak{T}r_s^2}{GeA}.$$

Da  $arc \, \overline{\eta}$  in der Zeit T beschrieben wird, so erfordert ein voller Umsgang der Achse die Zeit

$$\Theta = \frac{2\pi}{arc\,\bar{\eta}} \cdot T = \frac{\mathfrak{Tr}_s}{Ge} \cdot \gamma_s \cdot 2\pi.$$

Die durchschnittliche Winkelgeschwindigkeit dieses Umganges ist also  $\frac{Ge}{\mathfrak{Tr}_{s},\gamma_{s}}$ 

Der Sinn von  $[\gamma_x]$  und  $[\varphi_v]$  stimmt überein, d. h. für einen Beschauer, der von oben längs der Achsen ZO und VO blickt, ist entweder beide Wale Uhrzeigerdrehung vorhanden oder beide Wale nicht.

Es mag noch bemerkt werden, daß  $\varphi_V$  und  $arc \eta$  bei der gewählten Annäherung von  $\vartheta_0$  unabhängig sind.

Ein Kreisel, welcher mit einem großen Werte von  $\gamma_x$  seine Bewegung beginnt, beschreibt langsam (vergl.  $\Theta$ ) einen Kegel mit vielen (vergl. n), aber kleinen (vergl.  $arc\bar{\eta}$ ) Einbuchtungen. Die Reibungen (Besestigung und Lustwiderstand) verändern langsam den Wert von  $\gamma_x$ , so daß die Umgänge

rascher, die Einbuchtungen seltener, aber größer werden, bis schließlich ein Umfallen des Kreisels eintritt.

Da  $\varphi_V$  und  $arc_\eta$  proportional sind zu e, so verschwinden diese Größen für e=0, d. h. für den Fall, daß der Schwerpunkt des Kreisels mit o zusammenfällt.



Dies lätzt sich, ebenso wie die vorher beschriebenen Bewegungen, versanschaulichen durch den Fesselschen Rotationsapparat, welcher in Fig. 563 abgebildet ist.

Über die Beziehungen der Kreiseltheorie zur Praxis des Maschinenbaues vergl. Föppls Mechanik, Bd. IV.

## Abungen zur Binetik des farren Körpers.

1. Unter Berücksichtigung ber Reibungen sind die Besege für eine beschleunigte Bewegung gemäß Fig. 151 zu entwickeln.

Bezeichnet man das Gewicht der Rolle mit G, so ist ihr Trägheitsmoment als  $\frac{1}{2}\frac{G}{g}r^2$  anzusegen, salls r den Rollenradius bezeichnet.

Bezeichnet man den Zapfenhalbmeffer durch o, fo ift das Moment der Bapfenreibung D. Q. f., wobei für den Druck D gilt

$$D^2 = (P + G)^2 + (fQ)^2$$

Es ift bann, falls die Seilbide & ist,

$$j = g \cdot \frac{P - fQ - \frac{13 \delta^2 fQ}{r} - \frac{D \cdot Q \cdot f_x}{r}}{P + Q + \frac{1}{2} G}$$

$$v = v_0 + jt \text{ u. f. m.}$$

2. Wie ändert sich die Formel von Nr. 1, wenn P nicht durch Rollenübertragung als Gewicht wirkt, sondern unmittelbar als Kraft an Q?

$$j = g \cdot \frac{P - fQ}{Q}$$
 u. f. w.

Wenn im Falle der Nr. 2 die Kraft P ploglich zu wirken aufhört (Abstellung der Triebkraft), nachdem Q die Geschwindigkeit c erlangt hat, so tritt eine verzögerte Bewegung ein. Wie lange dauert diese? Welche Strecke wird noch zurückgelegt?

$$j = -fg$$
.

Die (aktuelle) Energie  $\frac{1}{2}\frac{Q}{g}c^2$  wird auf der Strecke s durch die Reibung fQ aufgezehrt, d. h. s .  $2fg=c^2$ . Da  $v=v_0+jt$  und v=0,  $v_0=c$ , for iff  $t = \frac{c}{fa}$ .

4. Eine Lokomotive besitzt in dem Augenblicke, wo der Dampf abgesperrt wird, eine Geschwindigkeit von  $11,3\frac{m}{sec}$ . Welchen Weg legt sie aurud, wenn f = 0.004 gesetzt wird, und welche Zeit gebraucht sie bazu?

$$s = 1628 \,\mathrm{m}$$
 und  $t = 288 \,\mathrm{Sefunden}$ .

5. Die Berhältnisse der Fig. 203 sind zu behandeln, wie unter Nr. 1, falls die Körper  $A_1$  und  $A_2$  gleiten.

Bei Bernachlässigung ber Wiberstände von Seil und Rolle beträgt die Seilspannung  $S=\frac{P_1P_2}{P_1+P_2}[\sin\alpha_1+\sin\alpha_2-f(\cos\alpha_1-\cos\alpha_2)].$ 

6. Wie ändert sich das Ergebnis der Nr. 5, wenn eine Ebene und wenn beide Ebenen vertikal werden?

$$S = \frac{P_1 P_2}{P_1 + P_2} (1 + \sin \alpha_2 + f \cos \alpha_2)$$
 und  $S = 2 \frac{P_1 P_2}{P_1 + P_2}$ 

7. Der Sonderfall der Nr. 5, der durch Fig. 152 dargestellt wird, soll unter Berücksichtigung aller Widerstände behandelt werden.

Bezeichnet man das Gewicht der Rolle durch V und die Seildicke durch  $\delta$ , so ist

$$j = g \frac{P - Q - \frac{13 \delta^2 Q}{r_1} - \frac{f_s \cdot r_2}{r_1} \cdot (P + Q + V)}{P + Q + \frac{1}{3} V}.$$

8. Bei der Atwoodschen Fallmaschine, welche Nr. 7 entspricht, können in erster Annäherung alle Widerstände vernachlässigt werden, so daß (vergl. S. 275) gilt

$$j \sim g \cdot \frac{P - Q}{P + Q}$$

Für 
$$Q = 0.80 \, \text{kg}$$
 und  $P = 0.84 \, \text{kg}$  ist  $j = 0.24 \, \frac{\text{m}}{\text{sec}^2}$ 

Für 
$$j = 0.13 \frac{\text{m}}{\text{sec}^2}$$
 und  $P = 2.50 \, \text{kg}$  ift  $Q = 2.434 \, \text{kg}$ .

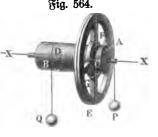
9. Die Berhältnisse ber Fig. 204 sind zu behandeln wie unter Rr. 1, falls die Körper  $A_1$  und  $A_2$  gleiten.

Bei Bernachlässigung ber Widerstände von Seil und Rolle gilt

$$S_1r_1 = S_2r_2 = \frac{P_1P_2}{P_1r_1^2 + P_2r_2^2}[r_1r_2^2(\sin\alpha_1 - f\cos\alpha_1) + r_1^2r_2(\sin\alpha_2 + f\cos\alpha_2)].$$

10. Die Ergebnisse von Nr. 9 sind im besondern für  $\alpha_1 = \alpha_2 = 90^{\circ}$  abzuleiten, vergl. Fig. 564.

Kraft P und Last Q mögen an vollkommen biegsamen Schnüren wirken, deren Gewicht nicht berücksichtigt wird. Das Rad, mit Armen und Nabe konstruiert, habe den mittleren Halbmesser R, die Welle den Halbmesser r und deren Zapsen den Halbmesser r und deren Zapsen den Halbmesser r



A, das der Arme und Nabe  $\frac{1}{3}A$  und das Gewicht der Welle B Kilogramm. Wir nehmen an, daß PR > Qr ist. Die Beschleunigungen der beiben Gewichte seien  $j_1$  und  $j_2$ , die zu einer Umdrehung der Maschine notwendige Zeit sei t, dann ist  $2R\pi = \frac{1}{2}j_1t^2$  und  $2r\pi = \frac{1}{2}j_2t^2$ , daher

$$j_1 = \frac{\frac{j_1}{j_2} = \frac{R}{r}}{P + Q\left(\frac{r}{R}\right)^2 + \frac{\mathfrak{T}r \cdot g}{R^2}} g,$$

unter Er das Trägheitsmoment der ganzen Maschine verstanden. Die Spannung  $S_1$  des Seiles, an dem P wirksam, ist

$$S_1 = P - \frac{P}{g} j_1.$$

Die Spannung S, des anderen Seiles ist

$$S_2 = Q + \frac{Q}{g} j_2.$$

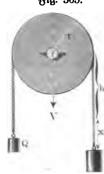
Der Druck D auf die Zapfen ist bemnach, abgesehen von dem Gewichte der Maschine

$$D = S_1 + S_2 = P + Q - j_1 \left( \frac{P}{q} - \frac{Q}{q} \cdot \frac{r}{R} \right),$$

also kleiner als in dem Zustande des Gleichgewichtes

11. Eine ober die andere der vorstehenden Aufgaben ist unmittelbar durch das Princip von d'Alembert zu lösen.





In den vorigen Aufgaben ist stets das Gewicht des Seiles vernachlässigt worden. die Gewichte P und Q an einer eisernen Kette (Fig. 565) hangend, die sich um die feste Rolle legt, so kommen zu ber bewegenden Kraft in jedem Moment neue Retten= ftude als überschuß hinzu, mahrend das Gegengewicht fich in gleichem Mage verringert.

Der Halbmesser der Rolle sei r. die Rettenlange sei  $\pi r + l$ , die Längeneinheit derselben habe ein Gewicht von y Kilogramm. Wir laffen die Nebenhinderniffe außer Betracht und nehmen bas frei herunterhangenbe Rettenstück, an dem P wirksam ist, zu Anfang der Bewegung von der Länge h an.

Erfolgt die Bewegung im Sinne von [P], so ist die bewegende Rraft, falls bereits ein Kettenstück von der Länge x hinzugekommen ist,

$$P + \gamma (h + x) - [Q + \gamma (l - [h + x])] = P - Q - \gamma l + 2 \gamma (h + x)$$
, mährend die bewegte Masse den Wert

$$\frac{I'+Q+\gamma(l+r\pi)+\frac{1}{2}V}{g}$$

hat, falls V das Gewicht der Rolle bezeichnet.

Demnach ist die Beschleunigung j von P in diesem Falle gegeben als

$$j=\frac{a+x}{b^2},$$

falls  $\frac{P-Q-\gamma l}{2\gamma}+h=a$  und  $\frac{P+Q+\gamma(l+r\pi)+\frac{1}{2}V}{g\cdot 2\gamma}=b^2$ gesett wird

If x = f(t), so if y = f''(t). Sept man  $a + x = \varphi(t)$ , so if  $a + f(t) = \varphi(t)$ , b. h. man hat  $f''(t) = \varphi''(t)$  und demnach ist

$$\varphi''(t) = \varphi(t) \cdot \frac{1}{b^2}$$

In dieser Gleichung ift be positiv und man erhalt (vergl. S. 269)

$$\varphi(t) = A \cdot e^{+\frac{t}{b}} + B \cdot e^{-\frac{t}{b}}.$$
 Demnach iff  $x = \varphi(t) - a$  und

$$v = \varphi'(t) = \frac{A}{b} \cdot e^{+\frac{t}{b}} - \frac{B}{b} \cdot e^{-\frac{t}{b}}$$

bestimmt.

Sind die Werte von x und v zur Zeit t=0 bezw.  $x_0$  und  $v_0$ , so ist

$$x_0 = A + B - a$$
 und  $v_0 = \frac{A - B}{b}$ 

b. h. es ift

$$A = \frac{x_0 + a + bv_0}{2}$$
 und  $B = \frac{x_0 + a - bv_0}{2}$ .

13. Wenn in Nr. 10 das Gewicht P unmittelbar durch eine Triebkraft ersest wird, welche ploglich abgestellt werben kann, so gilt nach dem Abstellen

$$j_2 = \frac{Q + f(Q + \frac{4}{3}A + B)\frac{Q}{r}}{\frac{\mathfrak{T}r}{r^2}},$$

falls auch das Gewicht Q durch eine Kraft ersest wird. Ift die Winkelgeschwindigkeit beim Abstellen y, so ist

$$0 = \gamma - \frac{j_2}{r} t_r$$

b. h.  $t=rac{r\gamma}{j_3}$  bezeichnet die Zeit, welche die Maschine noch unter Überwindung ber Wiberftanbe läuft.

Für den Winkelmeg gilt  $\sigma = \gamma t - \frac{1}{2} \frac{j_2}{r} t^2 = \frac{1}{2} \frac{r \gamma^2}{j_2}$ .

Macht die Maschine nach dem Abstellen noch u Umbrehungen, so ist  $\sigma = u \cdot 2\pi$ , b. h. es ist

$$j_2 = \frac{r\gamma^2}{4\pi u}.$$

Bei Bernachlässigung der Reibungen ist  $j_2=rac{Q\,r^2}{\Im\,r}$ , d. h. man hat  $\frac{Qr}{\Im r} = \frac{\gamma^2}{4\pi r}$ 

Entsprechen dem Momente Qr bei der Wintelgeschwindigkeit  $\gamma$  (bezw. n als Tourenzahl) N Pferdestärken, so ist

$$Qr = 716 \frac{N}{n}$$
 und  $\gamma = 0.1047 n$ 

unb

$$\mathfrak{T}r = 716 \frac{N}{n} \cdot \frac{4 \pi u}{(0.1047)^3 \cdot n^2}$$

$$= \frac{4 \pi \cdot 716}{(0.1047)^3} \cdot \frac{N \cdot u}{n^3} \sim 820 680 \frac{N \cdot u}{n^3}.$$

Soll also die Maschine, welche N Pherdestärken bei der Tourenzahl n leistet, nach Abstellung der Triebkraft noch u Umdrehungen machen bis zum Stillstande, so muß ihr Trägheitsmoment der obigen Bedingung genügen.

14. Das Trägheitsmoment der Welle in Fig. 564 ift  $\frac{1}{2} \frac{B}{g} r^2$ .

Für die Berechnung des Trägheitsmomentes für das Rad diene Fig. 566, welche überhaupt ein Schwungrad darstellt.

Es sei das Gewicht des äußeren Kranzes A, das der Rabe A', das eines Armes C. Die Arme nehmen wir der Einsachheit wegen prisma=

tisch von quadratischem Querschnitt an, dessen Seite gleich a sein mag. Die Halbmesser seien der Reihe nach gleich  $R_1$ ,  $R_2$ ,  $r_1$  und  $r_2$ .

Die Drehachse sehen wir als die Achse an, auf welche die Trägheitsmomente bezogen werden sollen. Für diesen Fall ist das Trägsheitsmoment Tr des ganzen Rades gleich der Summe der Trägheitsmomente der einzelnen Teile

$$\mathfrak{T} = \mathfrak{T} \mathfrak{r}_1 + \mathfrak{T} \mathfrak{r}_2 + 6 \mathfrak{T} \mathfrak{r}_3$$
 $\mathfrak{T} \mathfrak{r}_1 = \frac{1}{2} \frac{A}{g} (R_1^2 + R_2^2)$ 
 $\mathfrak{T} \mathfrak{r}_2 = \frac{1}{2} \frac{A'}{g} (r_1^2 + r_2^2).$ 

Bei Berechnung des Trägheitsmomentes eines Armes ist zu beachten, daß berselbe um eine Achse schwingt, die parallel einer Kante a ist. Die Länge eines Armes ist  $R_2$  —  $r_1$ , für T $r_3$  erhalten wir daher

$$\mathfrak{T}_{3} = \frac{1}{12} \frac{\overline{C}}{g} \left[ a + (R_{2} - r_{1})^{2} \right] + \frac{C}{g} \left( \frac{R_{2} + r_{1}}{2} \right)^{2}$$

$$= \frac{1}{12} \frac{C}{g} \left[ a^{2} + (R_{2} - r_{1})^{2} + 3(R_{2} + r_{1})^{2} \right].$$

Hiernach ist das Trägheitsmoment des Rades

$$\mathfrak{Tr} = \frac{1}{2g} \Big[ A(R_1^2 + R_2^2) + A'(r_1^2 + r_2^2) + C[a^2 + (R_2 - r_1)^2 + 3(R_2 + r_1)^2] \Big].$$

Die auf ben Umfang reduzierte Masse aber ift gleich

$$\frac{\mathfrak{Tr}}{R_1^2}$$
.

Dieser Bert des Trägheitsmomentes soll zur praktischen Berwendung vereinfacht werden.

Es sei R der mittlere Halbmesser des Schwungringes und b die Breite desselben in radialer Richtung, dann ist bei Boraussezung eines rechteckigen Schwungringquerschnittes

$$\mathfrak{T}_{\mathbf{r}_1} = \frac{1}{2} \frac{A}{g} (R_1^2 + R_2^2) = \frac{1}{2} \frac{A}{g} \left[ \left( R + \frac{b}{2} \right)^2 + \left( R - \frac{b}{2} \right)^2 \right]$$

d. h.

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}_1 = rac{A}{g} \Big( R^2 + rac{b^2}{4} \Big) \cdot$$

Das Trägheitsmoment  $T_2$  der Nabe vernachlässigen wir ganz und nehmen statt dessen an, die Arme reichten dis zum Mittelpunkte des Schwungsrades, ihre Länge sei also gleich R. Für diese Boraussezung ist das Trägsheitsmoment  $T_3$  eines Armes

$$\mathfrak{Tr}_8 = \frac{1}{12} \frac{C}{g} (a^2 + R^2) + \frac{C}{g} \left(\frac{R}{2}\right)^2$$

ober

$$\mathfrak{Tr}_3 = \frac{1}{3} \frac{C}{a} \left( R^2 + \frac{a^2}{4} \right)$$

Das Trägheitsmoment des Schwungrades ist deshalb, wenn n Arme vorhanden,

$$\mathfrak{Tr} = \frac{A}{g} \left( R^2 + \frac{b^2}{4} \right) + \frac{1}{3} \frac{n C}{g} \left( R^2 + \frac{a^2}{4} \right)$$

Da b und a gegen R verhältnismäßig klein sind, so kann man  $\frac{a^2}{4}$  und  $\frac{b^2}{4}$  gegen  $R^2$  vernachlässigen, und es ist dann

$$\mathfrak{Tr} = \frac{R^2}{\sigma}(A + \frac{1}{3}nC).$$

In den gewöhnlichen Fällen ist das Gewicht nC der Arme  $\frac{1}{3}$  von dem Gewicht A des Schwungringes, weshalb  $\frac{1}{3}nC$  gleich  $\frac{1}{9}A\sim 0,1$  A genommen werden kann. Man hat also

$$\mathfrak{Tr}=1,1\,\frac{A}{g}\,R^2,$$

worin A das Gewicht des Schwungringes bedeutet.

Für Nr. 10 und Nr. 13 gilt also in Annäherung Tr = 1,1  $\frac{A}{a} \cdot R^2 + \frac{1}{2} \frac{B}{a} r^2$ .

15. Wie groß ist das Trägheitsmoment eines Schwungrades, für welches  $A=5000\,\mathrm{kg}$ ,  $A'=500\,\mathrm{kg}$ ,  $C=250\,\mathrm{kg}$ ,  $R_1=3,45\,\mathrm{m}$ ,  $R_2=3,3\,\mathrm{m}$ ,  $r_1=0,104\,\mathrm{m}$ ,  $r_2=0,052\,\mathrm{m}$ ? Es sind sechs Arme vorhanden, deren Quersschritt ein Rechteck von der Breite  $0,078\,\mathrm{m}$  und der Höhe  $0,104\,\mathrm{m}$  sein mag.

$$\mathfrak{Tr}_{1} = \frac{1}{2} \frac{A}{g} (R_{1}^{2} + R_{2}^{2}) = \frac{56981,25}{g}$$

$$\mathfrak{Tr}_{2} = \frac{1}{2} \frac{A'}{g} (r_{1}^{2} + r_{2}^{2}) = \frac{3,38}{g}$$

$$\mathfrak{Tr}_{3} = \frac{1}{12} \frac{nC}{g} [a^{2} + (R_{2} - r_{1})^{2}] + \frac{nC}{g} (\frac{R^{2} + r_{1}}{2})^{2}$$

$$= \frac{1278,15}{g} + \frac{4345,2}{g} = \frac{5623,35}{g}$$

$$\mathfrak{Tr} = \frac{62607,98}{g} = 6382.$$

Bei Benutzung der in der vorigen Aufgabe entwickelten angenäherten Formeln erhält man der Reihe nach

$$\mathfrak{Tr} \sim \frac{56981,25}{g} + \frac{5696,66}{g} = \frac{62677,91}{g} = 6389$$

$$\mathfrak{Tr} \sim \frac{62648,44}{g} = 6386$$

$$\mathfrak{Tr} \sim \frac{62648,44}{g} = 6386.$$

Die auf den mittleren Radius R reduzierte Masse beträgt

$$M=\frac{\mathfrak{Tr}}{R^2}=560,6.$$

16. Ein Schwungring mit den Halbmessern  $a_1$  und  $b_1$  und der Dicke  $c_1$  soll durch einen anderen ersetzt werden von den Halbmessern  $a_2$  und  $b_2$ . Welche Dicke erhält derselbe?

$$\frac{a_1^4-b_1^4}{a_2^4-b_2^4}\cdot c_1.$$

17. Handelt es sich um ein Schwungrad, dessen Masse sehr groß ist gegen die Masse der Welle, so läßt sich für Rad und Welle  ${\rm Tr} \sim 1,1\,\frac{A}{g}\,R^2$  sehen.

Man hat dann, gemäß Nr. 13, hier

$$A = 7\,319\,900\,\frac{u \cdot N}{n^3} \cdot \frac{1}{R^2}.$$

18. Es sei nach den vorigen Formeln das Gewicht des Schwungrades einer Schneidemühle zu berechnen. Zum Betriebe derselben sind 7 Pferdezitärken nötig, wobei das Sägegatter 80 Hube in einer Minute macht. Das Gewicht des Schwungrades soll der Bedingung genügen, daß die Betriebs-welle des Gatters nach dem plöglichen Ausrücken der Kraftwelle vermöge ihres Beharrungsvermögens noch fünf Umbrehungen mache. Der äußere Halbmesser des Schwungrades sei 0,889 m, der innere 0,798 m.

Es ift 
$$R \sim \frac{0.889 + 0.798}{2} = \frac{1.687}{2} = 0.843 \,\text{m}; n = 80; u = 5$$
  $N = 7;$ 

daher

$$A = \frac{7319900 \cdot 5 \cdot 7}{0.843^2 \cdot 80^3} = 704 \text{ kg}.$$

19. Soll die Zeit t für den Auslauf in die Formel eintreten (statt der Anzahl u der Umdrehungen), so folgt aus

$$t = \frac{r \cdot \gamma}{j_2} \quad \text{unb} \quad j_2 = \frac{Qr^2}{\mathfrak{T}r} \quad \text{unb} \quad \gamma = 0.1074 \, n$$

$$t = \frac{\gamma \cdot \mathfrak{T}r}{Qr} = \frac{\gamma \cdot \mathfrak{T}r \cdot n}{N \cdot 716} = \frac{0.1074}{716} \frac{n^2 \cdot \mathfrak{T}r}{N}$$

$$\mathfrak{T}r = \frac{N \cdot t}{n^2} \cdot 6839.$$

20. Welcher Zusammenhang besteht zwischen der Zeit des Auslaufes und der Anzahl u der Umbrehungen, gemäß Nr. 13 und 19?

Auß 
$$\sigma = \frac{1}{2} \gamma t$$
 und  $\sigma = u \cdot 2\pi$  folgt  $120 u = n \cdot t$ .

- 21. Die Betrachtungen der vorigen Nummer sind durch die Beziehung zwischen Arbeit und Energie abzuleiten.
- 22. Auf einer stehenden Welle von  $3\,\mathrm{m}$  Länge und  $0.052\,\mathrm{m}$  Kadius, beren Stützapsen den Radius  $0.033\,\mathrm{m}$  hat, sitt eine Scheibe von der Stärke  $0.104\,\mathrm{m}$  und dem Kadius  $2.2\,\mathrm{m}$ . Wie groß ist die Zeit t des Auslauses und wie groß die Anzahl u, wenn die Maschine beim Abstellen  $n=40\,\mathrm{Touren}$  hat? Reibungstoeffizient f=0.075.

Sett man  $\frac{1}{2}fD\varrho$  als Reibungsmoment an, so ist t = 999'' und u = 333.

**Rontrolle:** 120 . 333 = 40 . 999.

23. Auf berselben Drehachse befinden sich zwei Scheiben von den Halbmessern 2,4 m und 1,6 m. Über die erste berselben ist eine vollkommen biegsame Schnur gelegt, die an ihren Enden Gewichte gleich 4 und 6 kg trägt. Welche Gewichte muß man an der anderen Scheibe anbringen, damit die Bewegungsverhältnisse dieselben bleiben, wenn die zuerst wirksamen Gewichte sortgenommen werden?

Es ist, die beiden unbekannten Gewichte mit P und Q bezeichnet, die bewegende Kraft P-Q, und die zu bewegende Masse  $\frac{P+Q}{g}$ . Die Bewegungsverhältnisse sollen durch Umänderung der Gewichte dieselben bleiben; das ist nur möglich, wenn die Trägheitsmomente der Massen und wenn die Arbeitsgrößen der bewegenden Kräste unverändert bleiben. Bezeichnen wir die dei der Drehung stattsindende Winkelgeschwindigkeit mit  $\gamma$ , so haben wir hiernach zur Berechnung der unbekannten Gewichte folgende zwei Gleichungen:

$$rac{4+6}{g} \cdot 2$$
,  $4^2 = rac{P+Q}{g} \cdot 1$ ,  $6^2$   
 $(6-4)$  2,  $4 \cdot \gamma = (P-Q) \cdot 1$ ,  $6 \cdot \gamma$ .

hieraus erhalt man

$$P = 12,75 \,\mathrm{kg}, \; Q = 9,75 \,\mathrm{kg}.$$

24. Wenn man bei einem Schwungrade mit einem Kranze von rechtseckigem Querschnitt Speichen und Nabe unberücksichtigt läßt, so gilt für die Radien  $r_1$  und  $r_2$ 

$$\mathfrak{T}\mathfrak{r}=M\frac{r_1^2+r_2^2}{2}.$$

Der Trägheitsarm arrho ift in diesem Falle  $o=\sqrt{rac{r_1^2+r_2^2}{2}}$ 

Für  $r_1 = r_2 + d$  erhält man

$$\varrho^2 = \left(\frac{r_1 + r_2}{2}\right)^2 + \frac{1}{4}d^2.$$

Je weniger also  $r_1$  und  $r_2$  voneinander abweichen, um so mehr ist man berechtigt,  $\varrho = \frac{r_1 + r_2}{2}$  zu setzen. Bergl. Nr. 18.

Für das Gewicht  $G=M\cdot g$  des Rades folgt zunächst

$$G = \frac{g \cdot \mathfrak{X}r}{\varrho^2}$$
, b. fi.  $G = \frac{2 \cdot g \cdot \mathfrak{X}r}{r_1^2 + r_2^2}$ 

und bann angenähert

$$G \sim \frac{4 \cdot g \cdot \mathfrak{Tr}}{(r_1 + r_2)^2}.$$

Man rechnet in der Praxis zunächst für einen Überschlag gemäß Nr. 13 bezw. Nr. 19 und hat also

$$G = \frac{g \cdot N \cdot u \cdot 820680}{n^3 \cdot \rho^2}$$
 ober  $G = 6839 \cdot \frac{g \cdot N \cdot t}{n^2 \cdot \rho^2}$ 

25. Gemäß Nr. 24 ist das Gewicht eines Schwungrades für  $\varrho=3\,\mathrm{m}$  zu berechnen, falls 200 PS. bei einer Tourenzahl n=80 geleistet werden, und falls die Maschine nach Abstellen der Triedkraft noch 20" laufen soll. Wieviel Umdrehungen (u) werden noch gemacht?

$$G = 4659 \,\mathrm{kg}$$
 und  $u = 13^{1}/_{\rm s}$ .

26. Gemäß Mr. 24 ist die Zeit t des Auslaufes zu berechnen, falls 250 PS. bei einer Tourenzahl n=100 gegeben sind und falls das Schwungrad das Gewicht  $15\,000\,\mathrm{kg}$  und den mittleren Radius  $\varrho=2\,\mathrm{m}$  hat. Wieviel Umdrehungen entsprechen der Zeit des Auslaufes?

$$t = 35.8''$$
 und  $u \sim 30$ .

27. Gemäß Nr. 24 ist die Leistung N in PS. für eine Maschine zu berechnen, salls das Schwungrad das Gewicht  $10\,000\,\mathrm{kg}$  und den mittleren Radius  $3\,\mathrm{m}$  hat und salls bei einer Tourenzahl n=50 der Auslauf 10'' dauert:

$$N = 335.4.$$

28. Belche Tourenzahl entspricht den Angaben  $G=20\,000$ ,  $\varrho=2\,\mathrm{m}$ ,  $N=100\,$  und  $t=30\,$ ?

$$n = 50,16.$$

29. Welchen mittleren Radius  $\varrho$  hat ein Schwungrad vom Gewichte  $G=10\,000\,\mathrm{kg}$ , falls bei  $N=300\,\mathrm{und}~n=120$ , im Auslaufe noch  $u=30\,\mathrm{lmdrehungen}$  erfolgen?

 $\varrho = 2,048 \, \text{m}.$ 

30. Aufgabe Mr. 29 ist weiterzuführen für  $r_1=2,2\,\mathrm{m}$ .

Aus  $2 \, \varrho^2 = r_1^2 + r_2^2$  folgt  $r_2$ , aus  $G = (r_1^2 - r_2^2) \pi$ . d.  $\sigma$  folgt für die Stärke d des Rades bei dem specif. Gewicht  $\sigma = 7.5$ .

$$r_2 = 1,883 \,\mathrm{m}$$
 und  $d = 0,328 \,\mathrm{m}$ .

31. Welche (aktuelle) Energie wirkt als Zerstörungsarbeit auf die Masschine, wenn die Tourenzahl des Schwungrades in Nr. 27 plöglich von 50 auf 30 herabgesett wird?

80485 mkg.

32. Eine Maschine lauft, um zur Ruhe zu kommen, beim Leerlaufe 500", im Betriebe 20".

Welches ist ihre Leistung für den Betrieb, falls  $G = 10\,000\,\mathrm{kg}$ ,  $\varrho = 2\,\mathrm{m}$  und n = 50 ist?

$$N = N_1 - N_2 = 74,52 - 2,98 = 71,54$$
 PS.

33. In welcher Zeit kommt eine Maschine, für deren Schwungrad  $G=10\,000\,\mathrm{kg}$  und  $\varrho=2\,\mathrm{m}$  gilt, beim Anlaufen in Gang, wenn  $n=200\,\mathrm{mm}$  und  $N=400\,\mathrm{ift}$ ?

$$t \sim 60$$
".

34. Wie groß ist das Gewicht G eines Schwungrades für den Trägsheitsarm  $\varrho=2\,\mathrm{m}$ , falls  $n=200\,$  und  $N=400\,$  ist und der Ungleichsförmigkeitsgrad  $\delta=\frac{1}{50}\,$  ist (vergl. Formel Nr. 250)?

$$G \sim 270 \, \mathrm{kg}$$
.

35. Welchem Ungleichförmigkeitsgrad  $\delta$  entspricht die Angabe G gleich  $10\,000\,\mathrm{kg}$ ,  $\varrho=2\,\mathrm{m}$ ,  $n=150\,\mathrm{und}\ N=300\,$ ?

$$\delta \sim \frac{1}{1000}$$
.

36. Wieviel Arbeit wird durch ein Schwungrad aufgenommen bezw. abgegeben, falls N=300 und n=50 ist (vergl. Formel Nr. 251 a)?

$$\mathfrak{A} = 2844 \,\mathrm{mkg}$$
.

37. An den Enden einer Stange sigen zwei gleich große Kugeln. Es ist das Trägheitsellipsoid für den Mittelpunkt der Stangen zu bestimmen und die Stadilität der Achsen des Mittelpunktes zu untersuchen.

#### Die Stangenachse ist stabil.

38. Um eine Achse brebe sich in der Entfernung a die Rugel vom Halbmesser r. Diese soll durch einen normalen Cylinder mit freisförmiger Basis ersett werden, so daß die Bewegungsverhältnisse nicht geändert werden.

Der Cylinder soll in einer Entfernung b von der Drehachse angebracht werden und eine solche Lage erhalten, daß seine geometrische Achse parallel der Drehachse ist. Der Halbmesser der Basis mag dieselbe Größe r behalten. Die Höhe x des Cylinders ist für diese Bestimmung

$$x = \frac{8}{15}r \cdot \frac{2r^3}{r^2} + \frac{5a^2}{12b^2}.$$

39. Welche Abmessungen muß ein gerader Regel erhalten, wenn das Trägheitsellipsoid für seine Spige eine Rugel sein soll?

Bezeichnet man Hohe und Radius bezw. durch h und r, so ist

$$h=\frac{1}{2}r.$$

40. Gemäß ben Betrachtungen auf S. 662 ist ber Schwerpunkt eines Enlinderhufes (r) zu bestimmen.

Bezeichnet man Trägheitsmoment und Massenmoment der Grundsläche für die Schnittgerade der beiden begrenzenden Ebenen als Achse bezw. durch Tr und Mo, so hat die Projektion des Schwerpunktes auf die Grundsläche von der Achse die Entsernung

$$s = \frac{\mathfrak{T}\mathfrak{r}}{M_0} = \frac{5}{4} r.$$

Die Symmetralebene des Huses giebt einen zweiten Ort für den Schwerspunkt, einen dritten die Halbierungsebene des Neigungswinkels der beiden bes grenzenden Ebenen.

41. Legt man durch die Achse eines Notationskörpers zwei Ebenen, so läßt sich der entstehende Ausschnitt durch unendlich-viele Achsenehenen fächer-artig in Ausschnitte zerlegen, auf welche die Betrachtung auf S. 662 anwendbar ist. Der Schwerpunkt des Ausschnittes stimmt also überein mit dem Schwer-punkte eines bestimmten Bogens vom Halbmesser  $\frac{\mathbf{x}r}{\mathbf{M}o}$ .

Ist der Rotationskörper ein Kreisring von den Radien  $r_1$  und  $r_2$ , so daß  $r_1 - r_2$  der Durchmesser des erzeugenden Kreises ist, so ist

$$\frac{\mathfrak{T}\mathfrak{x}}{Mo} = \frac{5\,r_1^2\,+\,6\,r_1\,r_2\,+\,5\,r_2^2}{8\,(r_1\,+\,r_2)}.$$

Für ben halben Rotationsförper ift alfo ber Schwerpunktsabstand burch

$$\frac{\mathfrak{T}r}{Mo} \cdot \frac{\sin \alpha}{arc \alpha} \text{ für } \alpha = 90^{\circ}$$

gegeben, d. h. als  $\frac{2}{\pi} \cdot \frac{\mathfrak{Tr}}{\mathit{Mo}}$  .

42. Die Betrachtung ber Nr. 41 paßt auch auf ein körperliches Zweieck. Hat das Zweieck den Winkel 2α, so ist dessen Schwerpunkt bei einem Kugelradius R um

$$s = \frac{3 \pi}{16} \frac{R \sin \alpha}{\arccos \alpha}$$

von der diametralen Rante entfernt.

43. Wenn sich ein Rotationskörper von der Masse 2 M mit der Winkelgeschwindigkeit  $\gamma$  um seine Achse dreht, so hat die Centrisugalkraft der einen Hälfte den Wert

$$C = M \cdot e \cdot v^2$$

Dabei ist

$$e = \frac{2}{\pi} \cdot \frac{\mathfrak{Tr}}{F \cdot s},$$

falls man durch  $\operatorname{Tr}$  das Trägheitsmoment der Erzeugungsfläche F in Bezug auf die Achse und den Abstand des Schwerpunktes der Erzeugungsfläche F von der Achse durch s bezeichnet.

Da das Bolumen des Halbkörpers  $F.s.\pi$  ist, so ist bei einem speci= fischen Gewichte  $\sigma$ 

$$M = \frac{F \cdot s \cdot \pi \cdot \sigma}{g},$$

und es ergiebt fich

$$\mathit{C} = 2 \cdot rac{\sigma}{\mathit{g}} \cdot \mathfrak{Tr} \; . \; \gamma^{2}.$$

Diese Formel ist zu beweisen.

44. Dreht sich ein Cylinder vom Radius r mit der Winkelgeschwindigskeit  $\gamma$  um seine senkrecht stehende Achse (h), so ist die Centrisugalkraft sür einen Abschnitt des Körpers, der durch eine Ebene, parallel zur Achse im Absstande p von dieser, bestimmt wird, gegeben als

$$C = \frac{2}{3} \cdot \frac{\sigma}{g} \cdot r^3 h \cdot \sqrt{1 - \frac{p^2}{r^2}} \cdot \gamma^2.$$

Diese ist ein Maximum für p=0, d. h. für den Halbkörper, so daß im allgemeinen ein Zerreißen in der Mittelebene stattfinden wird.

Diese Beziehungen sind unmittelbar abzuleiten und zu vergleichen mit der Formel der Nr. 43.

- 45. Die Betrachtung der Nr. 44 ist durchzuführen für einen Mühlstein von den Radien  $r_1$  und  $r_2$  und der Höhe h.
- 46. Welche Schwingungsbauer hat ein Penbel, das aus ...ner Kugel vom Radius R besteht, für welche die Drehungsachse im Abstande e vom Mittelpunkte liegt?

$$T = 2 \pi \sqrt{\frac{\frac{2}{5}R^2 + e^2}{g \cdot e}}.$$

47. Welche Schwingungsbauer hat ein Pendel, das aus einem Winkels hebel  $(\gamma)$  von den Armen a und b besteht, salls die Drehungsachse in dessen Scheitel senkrecht steht?

$$T = 2\pi \sqrt{\frac{\frac{2}{3}(a^3 + b^3)}{a\sqrt{a^4 + 2a^2b^2\cos\gamma + b^4}}}$$

48. Ein Pendel trägt oberhalb des Aufhängepunktes, im Abstande x von diesem, eine verschiebbare Hülse vom Gewichte H, deren Trägheitsmoment als  $x^2 \cdot \frac{H}{g}$  angesetzt werden darf. Auf welchen Abstand x ist sie zu schieben, damit das Bendel die Schwingungsdauer T hat?

Ist Tr das Trägheitsmoment des unbelasteten Pendels vom Gewichte G, für welches der Abstand des Schwerpunktes von der Achse s sein mag, so gilt

$$\frac{H}{g}x^2 + \mathfrak{T}r - (sG - Hx)\frac{T^2}{4\pi^2} = 0.$$

49. Eine bunne Stange von 3,3 m Länge und 0,375 kg Gewicht schwingt um einen ihrer Endpunkte.

In welcher Entfernung findet sich ber Schwingungsmittelpunkt? Wieviel Zeit gehört zu einer Schwingung?

$$l = \frac{\mathfrak{Tr}}{Ms} = \frac{2}{3} \cdot 3,3 = 2,2 \,\mathrm{m}$$
 $T = 2,006 \,\sqrt{\frac{\mathfrak{Tr}}{Ms}} = 2,976 \,$  Setunden.

50. Ein feiner Draht von 2m Länge, der an seinem Ende eine Rugel von  $\frac{1}{2}$ kg Gewicht und dem Halbmesser 0,02m trägt, wird als Pendel benutzt.

In welcher Entfernung vom Aufhangepunkte findet sich der Schwingungs= mittelpunkt?

Bieviel Schwingungen werben in 10 Sekunden gemacht?

Um wieviel ist der Draht zu verkurgen, damit es ein Sekundenpendel werde?

Der Schwingungsmittelpunkt fällt nahezu mit dem Mittelpunkte der Rugel zusammen.

3,5 Schwingungen. Um 1 m circa.

51. Ein Pendel besteht aus einem parallelepipedischen Stabe mit rechtseckigem Querschnitt und einer aus zwei kongruenten Kugelabschnitten konsstruierten Linse. Der Stab hat eine Länge von  $a=1,412\,\mathrm{m}$ , eine Breite von  $b=0,026\,\mathrm{m}$  und eine Dicke von  $c=0,007\,\mathrm{m}$ . Der Kugelhalbmesser sei  $r=0,157\,\mathrm{m}$ , die Höhe eines Abschnittes  $h=0,039\,\mathrm{m}$ , der Aufhängespunkt liege  $0,065\,\mathrm{m}$  von dem einen Ende, die Mitte der Linse  $0,092\,\mathrm{m}$  von dem anderen Ende des Stabes entsernt. Das ganze Pendel sei aus Stahl gesertigt.

In welcher Entfernung vom Aufhängepunkte liegt ber Schwingungs= mittelpunkt?

Wieviel Schwingungen werden in 5 Minuten gemacht?

An welche Stelle bes Stabes ist die Linse zu schieben, damit das Pendel ein Sekundenpendel werde?

Bezeichnen wir mit  $M_1$  die Masse eines Rugelabschnittes und mit  $M_2$  die Masse der Stange, so ist

$$\mathfrak{T} = 2 M_1 \left[ \frac{2}{3} h \left( r - \frac{5}{12} h + \frac{1}{90} \frac{h^2}{r - \frac{1}{3} h} \right) + 1,255^2 \right]$$

$$+ M_2 \left[ \frac{1}{12} (a^2 + b^2) + \left( \frac{1,412}{2} - 0,065 \right)^2 \right]$$

$$M_1 = \frac{1}{3} \frac{\pi h^2 (3 r - h) \gamma}{g}, \quad M_2 = \frac{abc\gamma}{g},$$

$$Ms = 2 M_1 \cdot 1,255 + M_2 \left( \frac{1,412}{2} - 0,065 \right),$$

$$l = \frac{\mathfrak{X}r}{Ms} = \frac{0,002\,320\,8}{0,001\,891\,8} = 1,226\,\mathrm{m}$$
 $n = \frac{5\cdot60}{2\cdot1,003\,\sqrt{1,226}} = 135\,$  Schwingungen.

Die Länge des Sekundenpendels beträgt 1 m.

52. Das vorige Pendel gebrauche zu einer Schwingung 3 Sekunden, und der Schwerpunkt liege 0,785 m unter dem Aufhängepunkte. Wie groß ist das Trägheitsmoment des Pendels?

$$Ms = 0.001282 \frac{1000 \cdot 7.8}{g} = 1.02,$$

ba 1 cbm Wasser 1000 kg wiegt, es ist

$$\mathfrak{T} = \left(\frac{\frac{1}{2}T}{1,003}\right)^2 Ms = 2,28,$$

bezogen auf die Schwingungsachse, und

$$\mathfrak{T} = 2.28 - M \cdot 0.785^2 = 1.48$$

bezogen auf die Schwerpunktsachse.

53. Ein gerader Cylinder, dessen Achse senkrecht steht, ist an einer Achse AB befestigt, welche mit einer Cylinderseite AB übereinstimmt.

Welche Reaktionen treten in A und B auf, wenn der Cylinder ruht? Welche Reaktionen treten in A und B auf, wenn sich der Cylinder mit der Winkelgeschwindigkeit  $\gamma$  dreht?

Bur Auflösung vergl. Formel Nr. 193).

54. Mit welcher Winkelgeschwindigkeit  $\gamma$  muß sich eine dunne Platte von der Form eines rechtwinkelig=gleichschenkeligen Dreieckes um eine der Katheten AC=a als vertikale Achse drehen, wenn der Besestigungspunkt A, der Grenzpunkt zwischen Kathete und Hypothenuse, reaktionsfrei sein soll?

$$\varphi = 2\sqrt{\frac{g}{a}}$$

55. 1) Ein Körper vom Gewicht G wird auf die Höhe h gehoben und kommt daselbst mit der Geschwindigkeit v an. Wie groß ist die dazu not= wendige Arbeitsgröße?

$$Gh + \frac{1}{2} \frac{G}{g} v^2.$$

Sett man  $\frac{v^2}{2g}$  gleich  $h_1$ , so ist sie

$$G(h + h_1).$$

Der mittlere Druck P, welcher gegen den Körper ausgeübt werden Imuß, damit er in vertikaler Richtung auf die Höhe h gehoben werde und dort mit der Geschwindigkeit v ankomme, ist

<sup>1)</sup> Bei ben folgenden Aufgaben sind die allgemeinen Principien heranzuziehen, namentlich auch das Brincip vom Moment der Bewegungsgröße.

$$P = G\left(1 + \frac{h_1}{h}\right).$$

56. Es sollen  $100\,\mathrm{kg}$  mittels einer Winde auf  $20\,\mathrm{m}$  Höhe bei einer Geschwindigkeit von  $1\,\frac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}$  gehoben werden.

Es ist  $h_1 = 0.05 \,\mathrm{m}$ , daher gegen  $20 \,\mathrm{m}$  zu vernachlässigen, und man hat für die Arbeit  $2000 \,\mathrm{mkg}$ .

57. Man soll 360 cdm Wasser in jeber Minute mittels einer Sprize auf 40 m Höhe bringen, und die Höhe der Mündung des Gußrohres über dem Wasserspiegel im Sprizenkasten betrage 1 m. Wie groß ist die dazu notwendige Arbeitsstärke?

Es ist hier h = 1 m gegen  $h_1 = 40 \text{ m}$  verschwindend klein, und deshalb  $\mathfrak{A} = 360 \cdot 40 \text{ mkg}$ 

und die Arbeitsftarte alfo

$$240 \frac{mkg}{sac}$$
.

58. Zum Betriebe einer Sägemühle wurden fünf Pferdestärken gestraucht. Es waren 12 Sägeblätter in Bewegung, die in einer Minute 80 Hübe von 706 mm Länge machten. Die Mühle liefert in 12 Stunden 700 m Schnittlänge, bei der durchschnittlichen Stärke der Sägeblöcke von 471 mm. Wie groß ist die von der Reibung verbrauchte Arbeitsstärke, wenn der Reibungswiderstand in den Führungen 35 kg beträgt? Welche mittlere Arbeitsgröße gehört zum Zerschneiden eines Quadratcentimeters Schnittsläche? Mit welcher Geschwindigkeit arbeiten die Sägen? Wie groß ist der beim Schneiden des Holzes zu überwindende Druck?

Arbeitsstärke ber Reibung = 
$$\frac{35 \cdot 80 \cdot 0,706}{60}$$
 =  $32,95 \frac{\text{mkg}}{\text{sec}}$ 

Disponible Arbeitsstärke 
$$= 5$$
. 75  $-$  32,95  $= 342 \frac{\mathrm{mkg}}{\mathrm{sec}}$ 

Auf Nebenarbeiten wird  $\frac{1}{6}$  ber Zeit verwendet, daher zehn Stunden Arbeitszeit, in welcher  $329.7~\rm qm$  Schnittsläche ausgeführt werden, dies liesert in jeder Minute  $5495~\rm qcm$ .

Mittlere Arbeitsgröße zum Zerschneiben von 1 qcm  $=\frac{342.60}{5495}$  =3,73 mkg.

Eine Säge liefert pro Minute  $=\frac{5495}{12}=458\,\mathrm{qcm}$  Schnittfläche.

Die Schnittlänge daher pro Minute  $=\frac{45\,800}{471}=97\,\mathrm{mm}.$ 

Eindringen ber Sage pro Sub  $=\frac{97}{80}=1,2\,\mathrm{mm}$ .

Geschwindigkeit der Sägen 
$$=\frac{80\cdot0.706}{60}=0.941\,rac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}\,\cdot$$

Stonstanter Widerstand für eine Säge  $=rac{342}{12\cdot0.941}=30,3\,\mathrm{kg}.$ 

59. Ein Eisenbahnzug von 250 Tonnen bewegt sich auf einer horizonstalen Eisenbahn mit  $9.5 \frac{m}{\rm sec}$  Geschwindigkeit, wobei die zur Überwindung der Reibung notwendige Kraft zu  $3 \, \rm kg$  auf die Tonne Gewicht zu rechnen ist. Welche Arbeitsgröße muß die Lotomotive entwickeln, um den Zug zwei Meilen (=  $7500 \, \rm m$ ) weit mit der angegebenen Geschwindigkeit sortzuschaffen?

$$\mathfrak{A} = 11\,250\,000\,\mathrm{mkg}$$
.

60. Eine Lokomotive von 15 Tonnen Gewicht legt in einer Stunde 2,14 Meilen zurück. Welche Arbeitsgröße muß sie entwickeln, um in der nächsten Stunde 5,54 Meilen zu machen?

$$\mathfrak{A} = \frac{1}{9} M(v_2^2 - v_1^2) = 86700 \text{ mkg.}$$

61. Es sei  $m_1$  die Masse eines Geschützes nehst Gestelle,  $m_2$  die Masse Geschosses, P die Explosionstraft des Geschosses, die in irgend einem Zeitzmoment das Geschoß nach vorwärts und das Geschütz nach rückwärts drückt,  $v_1$  und  $v_2$  die betreffenden Geschwindigkeiten, welche P in der unendlich kleinen Zeit  $\tau$  den Massen  $m_1$  und  $m_2$  erteilt. Es sind die Bewegungsverhältnisse bei dem Schuß zu untersuchen. Man hat

$$P\tau = m_1v_1 = m_2v_2.$$

Die von der Kraft P an beide Massen übertragene Arbeitsgröße ist

$$\mathfrak{A} = \frac{1}{2} m_1 v_1^2 + \frac{1}{2} m_2 v_2^2.$$

Bezeichnet man mit l die Länge des Geschützes, so ist die mittlere Triebskraft des Pulvergases

$$D = \frac{\mathfrak{A}}{l}$$

und die mittlere Spannung

$$\frac{D}{r^2\pi}$$
.

Die Zeit t, welche das Geschoft gebraucht, um das Geschüt zu verlassen, ist

$$t = \frac{m_2 v_2}{D}.$$

Gebraucht man zu einem Schuß inkl. Reinigung, Ladung und Stellung bes Geschützes n Sekunden, so ist die mittlere Arbeitsstärke in Pferdestärken N ausgedrückt

$$N = \frac{\mathfrak{A}}{n \cdot 75}.$$

Für gewöhnliche Verhältnisse ist  $m_1=300\,m_2$ , und n=300 Sekunden. Will man die Drehung des Geschosses in den Zügen berücksichtigen, so hat man für den Steigungswinkel  $\alpha$  bei einem Halbmesser r die Winkelsgeschwindigkeit

$$\gamma = \frac{v}{r \cdot tg \,\alpha}$$

einzuführen, falls v die relative Geschwindigkeit des Geschosses in Bezug auf das Rohr, also  $v_1 + v_2$  ist.

Für die Ganghöhe (Drall) h gilt dabei  $h=2\,r\pi$  .  $tg\,\alpha$ . Man hat dann

$$\mathfrak{A} = \frac{1}{2} m_1 v_1^2 + \frac{1}{2} m_2 v_2^2 + \frac{1}{2} \mathfrak{T} r \gamma^2$$

$$= \frac{1}{2} m_2 v_2^2 \left\{ 1 + \frac{m_2}{m_1} + \frac{\mathfrak{T} r}{m_2} \left( 1 + \frac{m_2}{m_1} \right)^2 \cdot \frac{4 \pi^2}{h^2} \right\}.$$

62. Wie groß ist das Moment der Bewegungsgröße für einen geraden Cylinder, der sich um seine Achse mit der Winkelgeschwindigkeit y dreht, für diese Achse?

Das Moment ist ein Bektor von der Länge  $\frac{1}{2}Mr^2\gamma$ , bessen Richtung dem Sinne von  $[\gamma]$  entspricht.

63. An den beiden Enden eines Seiles, das über eine Rolle geführt ist, hängen zwei gleich schwere Personen A und B in gleicher Höhe über dem Erdboden.

Belche Bewegung tritt ein, wenn A emporklettert, während B sich ruhig verhält?

A und B bleiben ftets in gleicher Bobe.

- 64. Die Bewegungen eines ursprünglich ruhenden Kahnes, der mit Steinen beladen ist, sind darzustellen, salls die Steine in bestimmter Weise (d. B. alle in einer Richtung mit derselben Geschwindigkeit) ausgeworfen werden.
  - 65. Die Entwidelung der Bewegung einer Schaufel ist zu erläutern.
- 66. Die Bewegung des Segnerschen Basserrades bezw. der Turbinen ift zu erläutern.
- 67. Die Bewegungsänderungen der Erde sind zu erläutern, falls sie sich durch Erkalten von dem Radius R auf den Radius R' zusammenzieht.
- 68. Wenn die Entfernung  $d_1$  zweier Kugeln, welche in symmetrischer Lage mit einer Drehungsachse verbunden sind, plöglich in  $d_2$  verändert wird, so geht die ursprünglich vorhandene Tourenzahl  $n_1$  über in  $n_2$ . Welche Beziehung sindet statt?

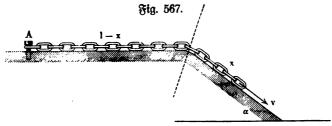
$$n_1: n_2 = d_2^2: d_1^2$$

69. Wenn eine Welle vom Trägheitsmomente  $\text{Tr}_1$  und der Winkelsgeschwindigkeit  $\gamma_1$ , mit einer ruhenden Welle vom Trägheitsmomente  $\text{Tr}_2$  gekuppelt wird, so erhält das System beider Wellen eine bestimmte Winkelsgeschwindigkeit  $\gamma$ . Wie groß ist diese?

$$\gamma = \gamma_1 \cdot \frac{\mathfrak{T} \mathfrak{r}_1}{\mathfrak{T} \mathfrak{r}_1 + \mathfrak{T} \mathfrak{r}_2}$$

- 70. Die Bewegung des Wellrades ist mit Gulse des Principes der Energie abzuleiten.
- 71 und 72. Die Untersuchungen auf S. 726 und die Anwendungen auf S. 773 find mit Hulle bes Principes der Energie abzuleiten.
- 73. Die Bewegung des Wellrades ist mit Hulfe des Principes des kleinsten Zwanges abzuleiten.

74. Eine Rette, von der das Stüd l-x wagerecht, das Stüd x auf einer schiefen Ebene gelagert ist, ist bei A befestigt, wie es Fig. 567 zeigt.



Welche Geschwindigkeit gilt für die Bewegung, salls die Besessigung bei A gelöst wird, unter Bernachlässigung der Reibungen? Für den Weg x' gilt

$$v=x'\sqrt{\frac{g\sin\alpha}{l}}.$$

75. Ein Körper M vom Gewichte G tritt (vergl. Fig. 568) mit der absoluten Geschwindigkeit  $[w_1]$  in das rotierende Rad ein und verläßt dieses bei B mit der absoluten Geschwindigkeit  $[w_2]$ , während A und B als Hunkte des Rades die Geschwindigkeiten  $[v_1]$  und  $[v_2]$  haben, so daß  $[c_1]$  und  $[c_2]$  die relastiven Geschwindigkeiten von M sind. Die Arbeit, welche M auf seiner Bahn AB versoren oder ges

$$\mathfrak{A} = \pm \frac{1}{2} \frac{G}{g} (w_2^2 - w_1^2).$$

wonnen und die also das Rad gewonnen oder ver=

Dabei ift (vergl. S. 296)

loren hat, ist

$$c_2^2 - c_1^2 = v_2^2 - v_1^2$$

Die Richtungen von  $[c_1]$  und  $[c_2]$  und von  $[v_1]$  und  $[v_2]$  find durch die Konstruktion bedingt.

Für CA = 0.4 m und CB = 0.6 m und  $\angle (v_1, c_1) = 131^{\circ}48'$  und  $\angle (v_2, c_2) = 160^{\circ}0'$  gilt folgendes:

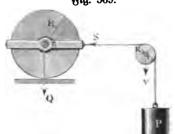
Bei 100 Touren ist  $\gamma=10,472$  und also  $v_1=4,19\frac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}$  und  $v_2=6,28\frac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}$ . Soll  $w_1=10\frac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}$  sein, so muß  $\angle$   $(v_1,\ w_1)=30^{\circ}$  genommen werden, worauß  $c_1=6,71\frac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}$  solgt. Demgemäß ist dann serner  $c_2=8,18\frac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}$  und  $w_3=3,12\frac{\mathrm{m}}{\mathrm{sec}}$ . Demnach ist  $\mathfrak{A}=\pm4,61$ . G,

b. h. für 10 kg Gewicht von M beträgt die Arbeitsleiftung 46,1 mkg.

76. Gemäß Fig. 569 (a. f. S.) find die Bewegungsverhältnisse zu untersuchen, falls es sich um eine Rollbewegung handelt.

Bezeichnet man das Trägheitsmoment des Cylinders und der Kolle bezw. durch  $\operatorname{Tr}_1$  und  $\operatorname{Tr}_2$ , den Zapsendruck für die Kolle durch D und den Koefsischen  $\operatorname{Fig.}_{569}$ . zienten der Zapsenreibung durch  $f_x$ , so ist

 $j = R\iota$  und



$$j = \frac{P - \left(S + \frac{f_s \cdot D \cdot r_2}{R_2}\right)}{\frac{P + Q}{g} + \frac{\mathfrak{T}r_2}{R_2^2}}$$

$$\iota = \frac{SR - Qf_r - Qr_1f_s}{\mathfrak{T}r_1}.$$

Dabei ist  $D^2 = S^2 + (P + V)^2$ , falls bas Gewicht der Rolle durch V bezeichnet wird.

77. Wie ändern sich die Formeln, falls statt des über die Rolle gesführten Gewichtes P eine horizontale Kraft P in Wirkung tritt?

Welche (aktuelle) Energie hat der Cylinder in diesem Falle? Wieviel Umdrehungen (u) macht der Körper noch, falls P fortsällt, nachdem die Gesschwindigkeit v erreicht ist?

$$u = \frac{v^2}{4\pi gR} \cdot \frac{QR^2 + \mathfrak{T}r_1g}{QR \cdot f_r}.$$

78. Welche Jahlenwerte ergeben sich in Anwendung Nr. 10 für j bei einem rollenden Cylinder und bei einer rollenden Kugel, salls der Widerstand der rollenden Reibung vernachlässigt wird?

$$j = \frac{2}{3}g\sin\alpha$$
 und  $j = \frac{5}{7}g\sin\alpha$ .

Belche Berte treten für beibe Körper auf, wenn die gleitende Reibung gerade überwunden wird?

$$j = rac{g \sin{(\alpha - \varphi)}}{\cos{\varphi}}$$
 und  $\iota = rac{2 fg \cos{\alpha}}{R}$   $j = rac{g \sin{(\alpha - \varphi)}}{\cos{\varphi}}$  und  $\iota = rac{5}{2} rac{fg \cos{\alpha}}{R}$ .

und

79. Ein 2000 kg schwerer Wagen mit Kädern von 0,63 m Halbmesser rollt auf einer schiefen Ebene von 161 m Länge und 33° Neigung herab. Der Halbmesser ber Radachsen sei 0,04 m, das Trägheitsmoment des Wagens 134, f=0,07,  $\frac{f_r}{R}=0,02$ . In welcher Zeit legt der Wagen den Weg auf der schiefen Ebene zurück? Wit welcher Geschwindigkeit erreicht der Wagen die Horizontalebene?

$$t = 12,81$$
 Setunden  $v = 25,13 \frac{\text{m}}{\text{sec}}$ .

80. Eine maffive Augel rollt gleitend von einer schiefen Chene, deren Neigungswinkel 530 ift, herab.

Welche Größe hat der Koeffizient der gleitenden Reibung, wenn die Besschleunigung des Fortschreitens gleich der doppelten drehenden Beschleunigung

auf der Oberfläche der Rugel ist, und von der malzenden Reibung abgesehen werden soll?

$$g(\sin \alpha - f\cos \alpha) = 5 fg\cos \alpha$$

$$\int_{6}^{1} tang \alpha = f$$

$$f = 0,221.$$

Eine massive Rugel bewegt sich vollkommen rollend auf einer schiefen Ebene, beren Reigung 200 sein mag.

Welche Größe hat der Koeffizient der gleitenden Reibung?

Mit welcher Geschwindigkeit erreicht die Rugel die Horizontalebene, und welche Lange hat die geneigte Ebene, wenn die Bewegung 30 Sekunden dauert?

$$f > 0.104$$
,  $j = 2.4 \frac{\text{m}}{\text{sec}^2}$ ,  $v = 72 \frac{\text{m}}{\text{sec}}$ ,  $s = 1080 \text{ m}$ .

- 82. Untersuchung der beschleu= Fig. 570 a. nigten Bewegung eines Bochstempels (vergl. Fig. 379).
- 83. Untersuchung der schwin= genden Bewegungen, welche den Körpern der Fig. 570a und 570b entsprechen.
- 84. Untersuchung der Bewe= gungen der Wippe (vergl. Fig. 312).
- 85. Ein Rugelausschnitt vom Centrimintel 2 a und bem Radius r ruht mit seiner frummen Alache auf

einer magerechten Ebene. Welche Schwingungsbauer kommt ihm in erster

Unnäherung zu, wenn er um seine Auhelage schwingt?

$$T = 2 \pi \sqrt{\frac{2}{15} \cdot \frac{r}{g} \cdot \frac{13(1 - \cos \alpha) + 2\cos \alpha^2}{1 + \cos \alpha}}$$

- Es ist die schwingende Bewegung eines Kugelabschnittes angenähert barzustellen, gemäß Fig. 313 (Epicnkloidenwiege).
- 87. Es ist die schwingende Bewegung eines Rugelabschnittes angenähert darzustellen, wenn der Körper der Fig. 313 innerhalb einer Hohlkugel schwingt (Hopocykloidenwiege).
- 88. Un einem gewichtlosen Faben von ber Länge l befindet fich ein Stab von der Länge 2a.

Welche Bewegung erfolgt, falls ber Stab in einer Bertikalebene durch die Gleichgewichts= lage einen Anstoß erhält?

In erster Annäherung gilt, falls die Beit mit t bezeichnet wird,

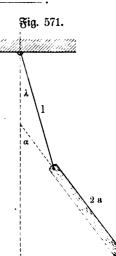


Fig. 570 b.

.: '**z** 55 -367,53 0,1964 780 kg.

er i filminning for Abaneffingen bes Schwingringes benrigen wir Martingto Angel und mannen / ben truerfichnitt besfelben, so ist für

ŗ

.Y-

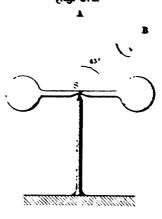
$$f \cdot 2\pi R \cdot 100 \cdot 7.2 = 780 \cdot 1000$$
  
 $f = 45.379 \text{ qcm}.$ 

Geben wir dem Querschnitt die Form eines Rechtedes, mit den Seinen b und h, wobei b der Wellenachse parallel sein soll, und nehmen h=1.5 h, so ist b=5.5 cm und h=8.25 cm.

90. Ein Ringkörper von kreissörmigem Querschnitte ruht vermittelst einer dunnen Platte, wie Fig. 572 zeigt, in seinem Schwerpunkte S auf einer Spige.

Belche Bewegung vollführt der Körper, wenn seine Achse S.A ansangs senkrecht steht und ihm dann eine Wintelgeschwindigkeit, entsprechend 1000 Touren, erteilt wird, um die Achse SB, die gegen die Bertikale um 45° geneigt ist?

Die Achse des Ringes SA ift Achse eines beweglichen Regels, der einen festen Regel von der Seite SB umschließend berührt.



$$\alpha = A \cdot \sin(pt + \varepsilon_1) + B \cdot \sin(qt + \varepsilon_2)$$

$$\lambda = A' \cdot \sin(pt + \varepsilon_1) + B' \cdot \sin(qt + \varepsilon_2)$$

Dabei sind  $p^2$  und  $q^2$  die positiven Wurzeln der Gleichung

$$alx^4 - (3l + 4a)gx^2 + 3g^2 = 0$$

und ferner ist

$$A': A = ap^2: (g - lp^2)$$
 und  $B': B = aq^2: (g - lq^2)$ .

89. Für eine Dampfmaschine, bei welcher r:l=1:5 ist, gilt die Gleichung (vergl. Formel Nr. 250 für  $\delta=\frac{1}{32}$  und S. 767)

$$43\,194\,\frac{N}{r^2n^3}=0.14\,M_1\,+\,0.103\,M_2\,+\,\frac{1}{33}\,M_2$$

worin M die auf den Aurbeltreis reduzierte Masse der rotierenden Teile,  $M_1$  die Masse der Kolbenstange und des Kolbens,  $M_2$  die Masse der Schubstange, N die Anzahl der zu übertragenden Pferdestärten, n die Anzahl der Umstehungen in einer Winute und r die Kurbellänge bezeichnet.

Es ist das Gewicht des Schwungringes für sie bei 25 Pferdestärken zu berechnen, wenn die Schwungradwelle 30 Umbrehungen in der Minute macht, und zwar für solgende Abmessungen:

Masse des gußeisernen Kolbens beim spec. Gew. . . . . 7,25 =  $\frac{87,952}{a}$ ;

Masse der gußstählernen Kolbenstange beim spec. Gew. . . 7,8  $=\frac{22,392}{\sigma}$ ;

daher 
$$M_1 = \frac{110,344}{a}$$
;

Masse  $M_2$  der gußstählernen Schubstange vom spec. Gew. . 7,8  $=\frac{60,954}{g}$ .

$$(0.14 M_1 + 0.103 M_2) r^2 = \frac{4.82}{g}$$

$$\frac{1}{g} \cdot 43 194 \frac{N}{n^3} g = \frac{392.34}{g}$$

$$\frac{1}{32} M r^2 = \frac{1}{32} \mathfrak{T} r = \frac{1}{32} \cdot 1.1 \frac{A}{g} R^2 = \frac{0.4964 A}{g}$$

$$A = \frac{387.52}{0.4964} = 780 \text{ kg}.$$

Zur Bestimmung der Abmessungen des Schwungringes benutzen wir die Gulbinsche Regel und nennen f den Querschnitt desselben, so ist für Gußeisen

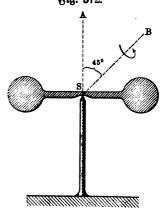
$$f \cdot 2\pi R \cdot 100 \cdot 7.2 = 780 \cdot 1000$$
  
 $f = 45.379 \text{ qcm}.$ 

Geben wir dem Querschnitt die Form eines Rechtedes, mit den Seiten b und h, wobei b der Wellenachse parallel sein soll, und nehmen  $h=1,5\,b$ , so ist  $b=5,5\,\mathrm{cm}$  und  $h=8,25\,\mathrm{cm}$ .

90. Ein Ringkörper von kreissörmigem Querschnitte ruht vermittelst einer bunnen Platte, wie Fig. 572 zeigt, in seinem Schwerpunkte Sauf einer Spige.

Belche Bewegung vollführt der Körper, wenn seine Achse SA ansangs senkrecht steht und ihm dann eine Winkelgeschwindigkeit, entsprechend 1000 Touren, erteilt wird, um die Achse SB, die gegen die Bertikale um  $45^{\circ}$  geneigt ist?

Die Achse des Ringes SA ist Achse eines beweglichen Regels, der einen festen Regel von der Seite SB umschließend berührt.



• . •

### Verlag von Friedrich Vieweg & Sohn in Braunschweig.

# Repetitorium der Chemie für Techniker. Kurzgefasstes Lehrbuch

enthaltend eine Einleitung in die Chemie und eine Abhandlung der wichtigsten Elemente und ihrer Verbindungen

unter besonderer Berücksichtigung der technisch angewandten Körper, ihrer Eigenschaften und Darstellungsmethoden.

Bearbeitet von

Dr. phil. Walter Herm,

Docent der Chemie am Technicum Altenburg.

Mit eingedruckten Abbildungen. gr. 8. Preis geh. 3 M., geb. 3,50 M.

## Die Physik

in gemeinfasslicher Darstellung für höhere Lehranstalten, Hochschulen und zum Selbststudium von

#### Dr. Friedrich Neesen,

Professor an der vereinigten Artillerie- und Ingenieur-Schule und an der Universität Berlin.

Mit 284 in den Text eingedruckten Abbildungen und einer Spektraltafel. gr. 8. Preis geh. 3,50 ‰, geb. 4 ‰.

## Technologie und Naturkunde.

Ein Lern- und Lehrbuch für Haus und Schule,

besonders zum Gebrauche beim Unterricht in Wirtschaftskunde und Handelsgeographie in kaufmännischen Fortbildungsschulen, Handelsschulen und verwandten Lehranstalten.

Bearbeitet von

## A. Sattler,

Schulinspektor.

Mit 176 eingedruckten Abbildungen. gr. 8. Preis geh. 3,50 %, geb. 4 %

## Die internationalen absoluten Maasse insbesondere die

### electrischen Maasse

für Studirende der Electrotechnik in Theorie und Anwendung dargestellt und durch Beispiele erläutert von

#### Dr. A. von Waltenhofen,

k. k. Regierungsrathe und Professor etc. an der technischen Hochschule in Wien.

Zweite verbesserte und vermehrte Auflage. Mit 15 eingedruckten
Figuren. gr. 8. geh. Preis 6 ...

## Ueber Blitzableiter.

Vorschriften für deren Anlage nebst einem Anhange mit Erläuterungen zu denselben.

#### Von Dr. A. von Waltenhofen.

k. k. Regierungsrathe und Professor der Elektrotechnik etc. in Wien. Mit 5 Abbildungen. gr. 8. geh. Preis 2,40 1/6.

### Verlag von Friedrich Vieweg & Sohn in Braunschweig.

#### E. F. Scholl's

## Führer des Maschinisten.

Ein Hand- und Hülfsbuch für Heizer, Dampfmaschinenwärter, angehende Maschinenbauer, Ingenieure, Fabrikherren, Maschinenbauanstalten, technische Lehranstalten und Behörden.

Unter Mitwirkung von Prof. Dr. F. Reuleaux bearbeitet von

Ernst A. Brauer,

ordentl. Professor der Maschinenkunde an der Technischen Hochschule su Darmstadt. Elfte vermehrte und verbesserte Auflage. Vierter Abdruck. Mit 434 Holzstichen. 8. Preis geh. 9 %, geb. 10 %.

## Die Schiffsmaschinen,

ihre Konstruktionsprinzipien, sowie ihre Entwickelung und Anordnung.
Nebst einem Anhange: Die Indikatoren und die Indikatordiagramme
und gesetzliche Bestimmungen, betreffend Anlage, Betrieb und Untersuchung
von Schiffsdampfkesseln (Auszug).

Ein Handbuch für Maschinisten und Offiziere der Handelsmarine,

bearbeitet von

#### W. Müller,

Ingenieur.

Zweite, teilweise veränderte und erweiterte Auflage. Mit 150 eingedruckten Abbildungen. 8. Preis geh. 5 M., geb. 5,75 M.

### Die absoluten

mechanischen, calorischen, magnetischen, elektrodynamischen u. Licht-

## Maass-Einheiten

nebst deren Ableitungen, wichtigsten Beziehungen und Messmethoden mit einem Anhang nichtmetrischer Maasse zum Gebrauche für Ingenieure, Techniker, Lehranstalten, sowie für ein gebildetes Publicum

in gedrängter Kürze bearbeitet von

## Richard Meyn,

Ingenieur in Carlshutte, Rendsburg.

Taschenformat. cart. Preis 1 %.

## Die Schiebersteuerungen und ihre Diagramme.

Ein Leitfaden bei dem Vortrage über Schiebersteuerungen an höheren technischen Lehranstalten, sowie zum Selbststudium der Steuerungsverhältnisse bearbeitet von

#### Dr. A. Stehle,

Ingenieur,

Director der städtischen Fachschule für Maschinentechniker zu Einbeck.

Dritte vermehrte und verbesserte Auflage. Mit 88 eingedruckten
Abbildungen. gr. 8. Preis geh. 2,20 M., geb. 2,50 M.

